

SVEUČILIŠTE U SPLITU
FAKULTET GRAĐEVINARSTVA, ARHITEKTURE I GEODEZIJE

ZAVRŠNI RAD

Mia Batinić

Split, 2019

SVEUČILIŠTE U SPLITU
FAKULTET GRAĐEVINARSTVA, ARHITEKTURE I GEODEZIJE

Proračun nosive konstrukcije zidane građevine

Završni rad

Split, 2019

Sažetak:

U radu je prikazan proračun nosive konstrukcije zidane građevine. Predmet proračuna je zgrada, sa prizemljem i tri kata, locirana u Splitu. Proračun sadrži dokaz nosivosti zidova na vertikalna opterećenja, dokaz nosivosti zidova na potres, proračun potrebne armature vertikalnih serklaža, određivanje širine temeljnih traka iz uvjeta nosivosti, te proračun međukatnih konstrukcija i određivanje potrebne armature u istim.

Ključne riječi:

zidana konstrukcija, omeđeno zide, zid, temelj, međukatna konstrukcija, armatura, vertikalno opterećenje, potres

Calculation of the load bearing masonry structure

Abstract:

This paper presents the calculation of the load bearing masonry structure. The subject of the calculation is a building with a ground floor and three floors, located in Split. The calculation contains proof of bearing capacity of walls to vertical loads, proof of bearing capacity of walls to earthquake, calculation of required reinforcement of vertical tie columns, determining the width of strip foundation from the load capacity conditions, and the calculation of floor structures and the required reinforcement of those structures.

Keywords:

masonry structure, confined masonry, wall, foundation, floor structure, reinforcement, vertical load, earthquake

**SVEUČILIŠTE U SPLITU,
FAKULTET GRAĐEVINARSTVA,
ARHITEKTURE I GEODEZIJE**

Split, Matice hrvatske 15

STUDIJ: Preddiplomski stručni studij Građevinarstvo

STUDENT: Mia Batinić

BROJ INDEKSA: 1691

KATEDRA: Katedra za teoriju konstrukcija

PREDMET: Zidane konstrukcije

ZADATAK ZA ZAVRŠNI RAD

Tema : Proračun nosive konstrukcije zidane građevine

Opis zadatka : Potrebno je izraditi proračun nosive konstrukcije zidane zgrade. Nosiva konstrukcija predmetne građevine je zidana; omeđena AB serklažima. Međukatne konstrukcije su AB ploče. Proračunom je potrebno dokazati mehaničku otpornost i stabilnost konstrukcije u cjelini, kao i nekih tipičnih elemenata. Proračun je potrebno provesti prema europskim normama EC1, EC2, EC6 i EC8, dopunjeno podacima o opterećenjima prema odgovarajućim hrvatskim normama i pravilnicima.

U Splitu , rujan 2019.

Voditelji završnog rada :

Doc. dr. sc. Ivan Balić

Doc. dr. sc. Hrvoje Smoljanović

Sadržaj

1. TEHNIČKI OPIS	1
1.1. OPĆENITO	1
1.2. OPIS NOSIVE KONSTRUKCIJE.....	1
1.2.1. Temelji	1
1.2.2. Zidovi.....	1
1.2.3. Međukatne konstrukcije.....	2
1.2.4. Ostale konstrukcije	2
2. PRORAČUN NOSIVE KONSTRUKCIJE.....	3
2.1. DJELOVANJA.....	3
2.1.1. Opterećenja (G) (Q).....	4
2.2. DJELOVANJE POTRESA (S)	5
2.2.1. Temeljni zahtjevi.....	5
2.2.2. Kategorija temeljnog tla	6
2.2.3. Računsko ubrzanje tla.....	6
2.3 OPTEREĆENJE VJETROM (W).....	8
3. PRORAČUN ZIDOVA NA VERTIKALNO DJELOVANJE	10
3.1. UTJECAJNE POVRŠINE KOJE PREUZIMAJU ZIDOVI:	10
3.2. PODACI ZA PRORAČUN ZIDOVA:	11
3.2.1 Dokaz nosivosti na vertikalna djelovanja za svaki zid u x-smjeru.....	15
3.2.2 Dokaz nosivosti na vertikalna djelovanja za svaki zid u y-smjeru.....	15

4. PRORAČUN ZIDOVA NA DJELOVANJE POTRESA	16
4.1. UKUPNA PRORAČUNSKA SILA POTRESA	16
4.2 RAZDIOBA UKUPNE POTRESNE SILE PO ETAŽAMA.....	18
4.3 PRORAČUN ZIDOVA NA POTRES	19
4.3.1 Dokaz nosivosti zidova na potres u x-smjeru	20
4.3.2 Dokaz nosivosti zidova na potres u y-smjeru	21
4.3.3 Proračun zidova na potres sa povećanom debljinom zidova	22
5. PRORAČUN ZIDOVA NA DJELOVANJE VJETRA (W).....	23
6. PRORAČUN I DIMENZIONIRANJE TEMELJA	25
6.1 PRORAČUN TEMELJA.....	25
7. PRORAČUN HORIZONTALNIH KONSTRUKCIJA.....	27
7.1 PLOČE POZ 100 (POZ 101, POZ 104; a-b ploče)	27
7.2 DIMENZIONIRANJE PLOČA POZ 100	30
7.2.1 Proračunski momenti i proračunska armatura	31
8. LITERATURA.....	33
9. GRAĐEVINSKI NACRTI	34

1. TEHNIČKI OPIS

1.1. OPĆENITO

Stambena građevina je locirana u Splitu u području računskog ubrzanja tla jednakog $a_g=0,22$ g prema EC8. i II. području opterećenja vjetrom. Predmetna građevina je u tlocrtnom smislu pravokutnog oblika, (P+3 kata) i završno je oblikovana ravnim krovom. Tlocrtne dimenzije su 17,70 m x 9,50 m, a visina etaže je 2,90 m. Ukupna visina građevine, mjereno od podne ploče prizemlja, iznosi 12,74 m. Vertikalna komunikacija prizemlja s etažama omogućena je stubištem. Vertikalna opterećenja se preuzimaju AB međukatnim konstrukcijama, a dalje se prenose na serklaže, zidove i temelje. Horizontalna opterećenja se preuzimaju dominantno zidovima u pojedinim smjerovima, a dalje se prenose preko trakastih temelja na tlo.

1.2. OPIS NOSIVE KONSTRUKCIJE

1.2.1. Temelji

Računska nosivost tla iznosi $\sigma_{Rd}=250$ kPa, što je nakon iskopa temelja potrebno utvrditi ispitivanjem. Temeljne trake ($h=50$ cm) izvesti od betona C25/30 i armirati s B500B kao i nadtemeljne zidove ($d=25$ cm), te podnu ploču ($d=16$ cm).

1.2.2. Zidovi

Nosive zidove zidati od blok opeke u vapneno-cementnom mortu (mort opće namjene). Zidovi su debljine $t=25$ cm, a omeđeni su vertikalnim i horizontalnim serklažima.

Svojstva blok opeke i morta:

- Grupa zidnih elemenata: 2
- Srednja tlačna čvrstoća bloka : $f_{b,min}=10.0$ N/mm²
- Razred izvedbe: B ; razred kontrole proizvodnje: I .
- Za zidanje rabiti produžni mort marke M10 (mort minimalne tlačne čvrstoće nakon 28 dana $f_m=10.0$ N/mm²) , kojemu odgovara slijedeći volumni sastav :
cement : hidratizirano vapno : pijesak = 1 : ($\frac{1}{4}$ - $\frac{1}{2}$) : (4 - $4\frac{1}{4}$)

1.2.3. Međukatne konstrukcije

Međukatnu konstrukciju izvesti kao AB ploču debljine 16 cm, od betona C25/30 i armirati s mrežastom armaturom B500B. Horizontalne serklaže izvesti zajedno s pločom.

1.2.4. Ostale konstrukcije

Vertikalne i horizontalne serklaže izvesti od betona C25/30 i armirati s B500.

Sve vertikalne serklaže izbetonirati nakon zidanja zida.

Horizontalne serklaže izvesti u razini međukatnih konstrukcija.

2. PRORAČUN NOSIVE KONSTRUKCIJE

2.1. DJELOVANJA

Nosiva konstrukcija predmetne građevine proračunava se prema graničnim stanjima, prema EC1, EC6 i EC8, za sljedeća osnovna djelovanja:

G - Stalno i dodatno stalno djelovanje: (vlastita težina AB ploče i zidova), svih slojeva na međukatnim konstrukcijama, krovu i ostalo stalno opterećenje. Za izračun vrijednosti stalnog djelovanja, odnosno vlastite težine pojedinih materijala potrebno je poznavati specifičnu težinu i dimenzije tih materijala.

Q - Promjenjivo djelovanje: uporabno opterećenje, snijeg, pokretna oprema

S_x - Djelovanje potresa: Opterećenje S_x odgovara djelovanju potresa u globalnom smjeru x.

Kombinira se s djelovanjima G, Q.

S_y - Djelovanje potresa: Opterećenje S_y odgovara djelovanju potresa u globalnom smjeru y. Kombinira se s djelovanjima G, Q.

W - Djelovanje vjetra: Opterećenje W računa se za građevinu u cjelini, te uspoređuje s ukupnom horizontalnom silom usljed djelovanja vjetra .

2.1.1. Opterećenja (G, Q)

Stalno opterećenje uključeno je u proračun prema slijedećem;

Za izračun vlastite težine serklaža i ploča uzima se $\gamma = 25.0 \text{ kN/m}^3$.

POZ 400

- završna obloga – betonske ploče na podmetačima..... $0,05 \text{ m} \times 24,0 = 1,20 \text{ kN/m}^2$
- izolacije, instalacije, žbuka..... $0,50 \text{ kN/m}^2$
- beton za pad..... $0,03 \text{ m} \times 22 \text{ kN/m}^3 = 0,65 \text{ kN/m}^2$
- međukatna konstrukcija – a-b ploča..... $0,16 \text{ m} \times 25 \text{ kN/m}^3 = 4,0 \text{ kN/m}^2$

Stalno opterećenje $g = 6,35 \text{ kN/m}^2$

Promjenjivo djelovanje: $q = 1,0 \text{ kN/m}^2$

POZ 100 (200-300)

- pregradni zidovi..... $= 0,50 \text{ kN/m}^2$
- završni slojevi poda..... $= 0,50 \text{ kN/m}^2$
- cementni estrih..... $0,05 \text{ m} \times 22 \text{ kN/m}^3 = 1,10 \text{ kN/m}^2$
- međukatna konstrukcija – a-b ploča..... $0,16 \text{ m} \times 25 \text{ kN/m}^3 = 4,0 \text{ kN/m}^2$

Stalno opterećenje $g = 6,1 \text{ kN/m}^2$

Promjenjivo djelovanje: uobičajene prostorije..... $q = 1.5 \text{ kN/m}^2$

balkon..... $q = 4,0 \text{ kN/m}^2$

NOSIVI ZIDOVI

- unutarnja žbuka..... $0,015 \text{ m} \times 16 \text{ kN/m}^3 = 0,24 \text{ kN/m}^2$
- zid od blok opeke..... $0,25 \text{ m} \times 14 \text{ kN/m}^3 = 3,50 \text{ kN/m}^2$
- vanjska žbuka..... $0,020 \text{ m} \times 16 \text{ kN/m}^3 = 0,32 \text{ kN/m}^2$

Stalno opterećenje..... $g = 4,0 \text{ kN/m}^2$

2.2. DJELOVANJE POTRESA (S)

2.2.1. Temeljni zahtjevi

Nosive konstrukcije proračunavaju se na bazi linearno elastičnog ponašanja konstrukcije. Konstrukcija mora posjedovati dovoljnu stabilnost za moguće kombinacije opterećenja (prevrtanje i klizanje). Prema EN 1998 gibanje u nekoj točki na površini općenito se prikazuje elastičnim spektrom odaziva tla koji se naziva „ elastičnim spektrom odgovora “. EC 8 poznaje dva bitna zahtjeva za sve oblike konstrukcija. Prvi bitni zahtjev je da se građevina ne smije srušiti. Građevina mora biti proračunata i izgrađena tako da pri proračunskom djelovanju ne dođe do općeg rušenja ili rušenja pojedinih dijelova te da zadrži svoju konstrukcijsku cjelovitost i preostalu cjelovitost nakon potresa. Drugi je ograničenje oštećenja. Građevina mora biti proračunata i izgrađena tako da se odupre potresnom djelovanju čija je vjerojatnost pojave veća od proračunskog potresnog djelovanja, bez pojave oštećenja i ograničenja u uporabi, takvih da bi trošak bio velik u odnosu na vrijednost same građevine. Razlikovanje po pouzdanosti je uključeno preko razreda važnosti građevine u faktoru važnosti γ_I . Predmetna građevina ima faktor važnosti 1.0.

Razred važnosti	Opis i namjena zgrade	Faktor važnosti zgrade γ_I
I	Zgrade manje važnosti za javnu sigurnost	0,8
II	Zgrade čija je potresna otpornost važna zbog posljedica vezanih uz rušenje	1,2
III	Obične zgrade koje ne pripadaju drugim razredima	1,0
IV	Zgrade čija je cjelovitost neposredno nakon potresa životno važna za zaštitu ljudi	1,4

Razredi važnosti građevine

Predmetna građevina se računa prema razredu važnosti III. Građevina se proračunava na horizontalno potresno djelovanje, koje se opisuje dvjema okomitim komponentama S_x i S_y koja djeluju neovisno, u dvije međusobno okomite ravnine, a prikazane su istim spektrom odziva. Vrijednosti za ove sile proračunavaju se uporabom računskog spektra i ukupne težine, pri čemu rabimo pojednostavljenu spektralnu analizu prema EC8 .

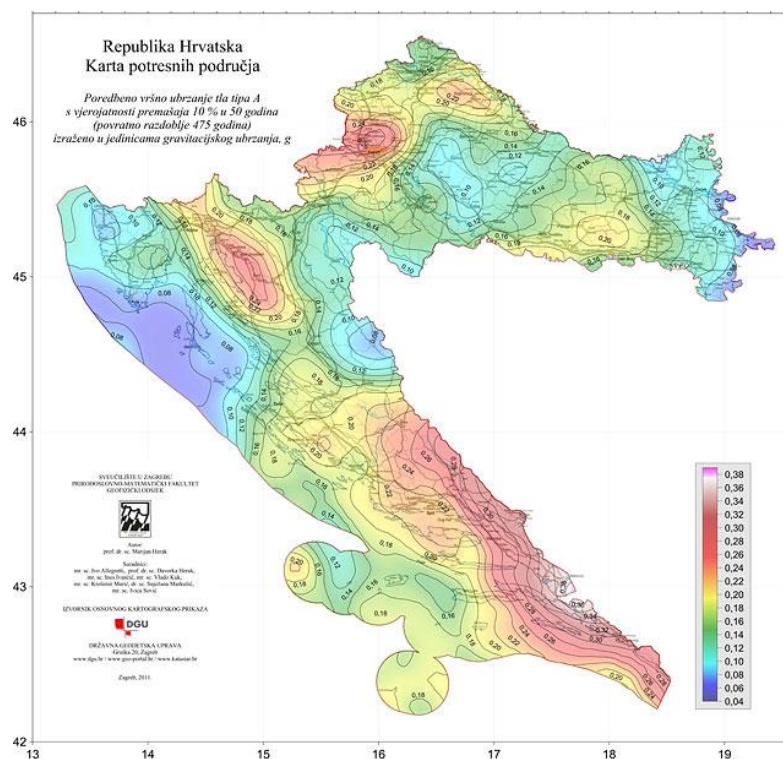
2.2.2. Kategorija temeljnog tla

Utjecaj lokalnih zahtjeva koji se odnose na tlo, potresno djelovanje općenito se uzima u obzir razmatranjem kategorija tla . EN 1998 razlikuje više kategorija tla, a za predmetnu građevinu usvojena je klasa tla B.

Kategorija B opisana je sljedećim geotehničkim profilom: Kruti nanosi (depoziti) pijeska, šljunka ili prekonsolidirane gline, debljine najmanje nekoliko desetaka metara, sa svojstvom postupnog povećanja mehaničkih svojstava s dubinom i brzinom v_s najmanje 200 m/s pri dubini od 10 metara.

2.2.3. Računsko ubrzanje tla

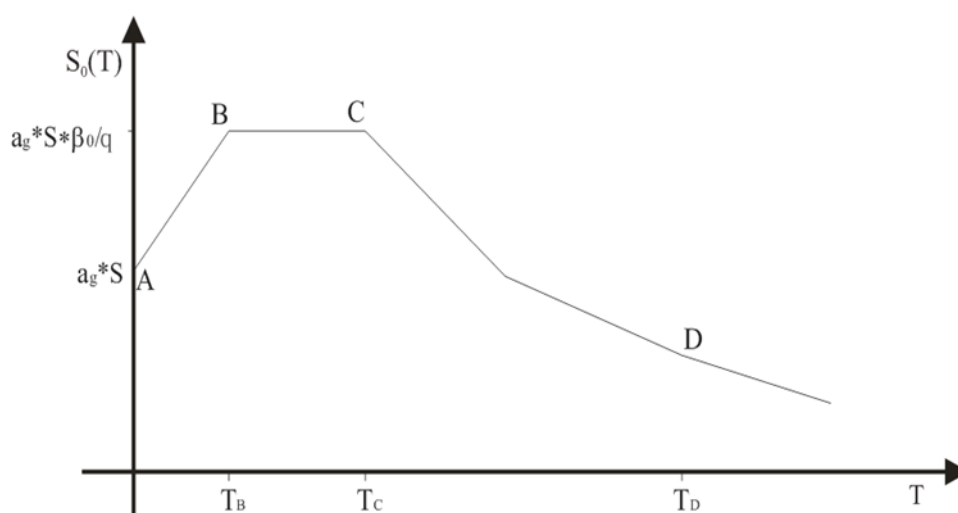
Potresno djelovanje određujemo iz računskog ubrzanja tla a_g koje odgovara povratnom periodu potresa od 475 godina. Prema seizmičkoj karti za područje Splita računsko ubrzanje tla iznosi $a_g = 0,22$ g.



Seizmička karta Hrvatske za povratno razdoblje od 475 god.

Horizontalno gibanje tla na površini Zemlje uzrokovano potresom modelira se s elastičnim spektrom odgovora ubrzanja podloge. Računsko ubrzanje tla a_g ovisi o stupnju seizmičkog rizika i određuje se na temelju odgovarajućih seizmoloških ispitivanja lokacije građevine ili prema usvojenim vrijednostima za seizmička područja državnog teritorija. Seizmičko djelovanje obično se predstavlja sa tri komponente (gibanje točke opisuje s dvije horizontalne i jednom vertikalnom komponentom).

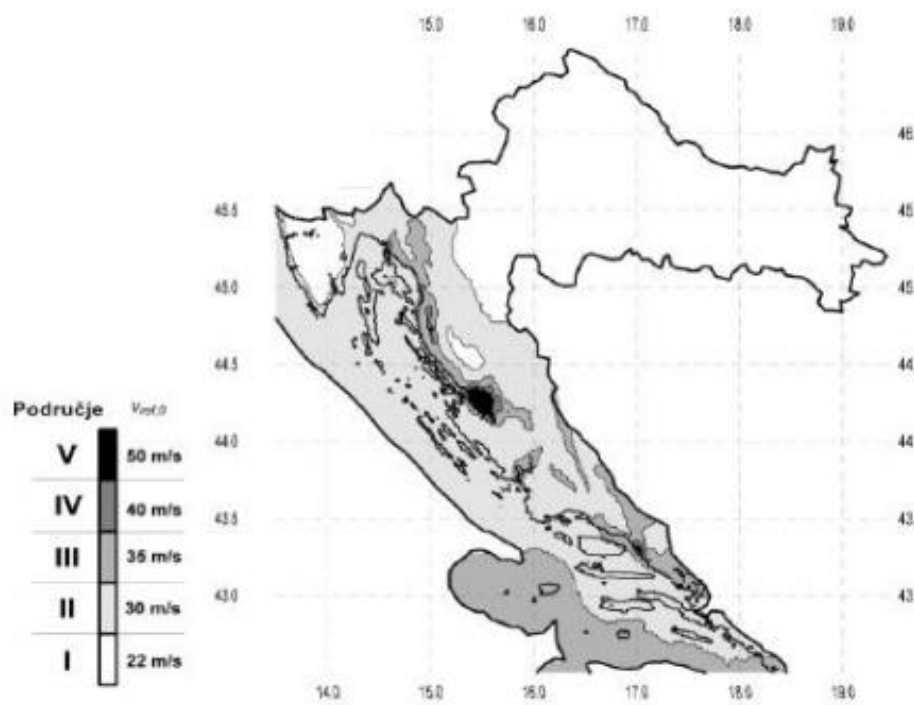
Za određivanje jedne komponente seizmičkog djelovanja obično se koristi spektar seizmičkog ubrzanja tla u jednom translacijskom smjeru. Elastični spektar odgovora (ubrzanja) definira se analitički i kvalitativno prema sljedećem crtežu i izrazu;



Elastični spektar odgovora za horizontalno seizmičko djelovanje

2.3 OPTEREĆENJE VJETROM (W)

Poredbena brzina vjetra određuje se prema osnovnoj vrijednosti poredbene brzine vjetra $v_{ref,0}$ koja je prikazana u zemljovidu Hrvatske za područja opterećenja vjetrom u nacionalnom dodatku za primjenu norme HRN.



Vjetrovna karta Hrvatske

Prema vjetrovnoj karti vidi se da je Hrvatska podijeljena na pet područja opterećenja vjetrom (I-V) koja su dodatno podijeljena na deset regija (P1-P10).

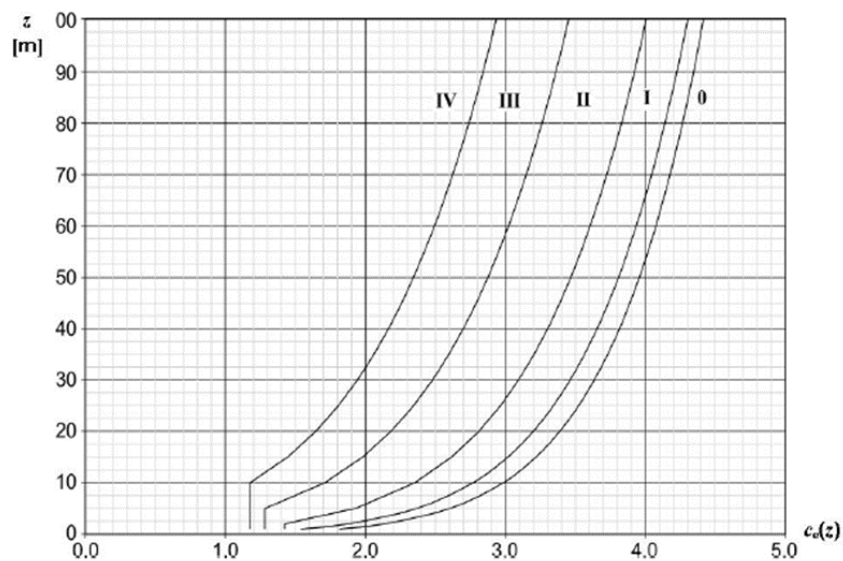
Područje	I.	II.	III.	IV.	V.
$v_{ref,0}$ (m/s)	22,0	30,0	35,0	40,0	50,0

Poredbena brzina vjetra s obzirom na područje opterećenja vjetrom

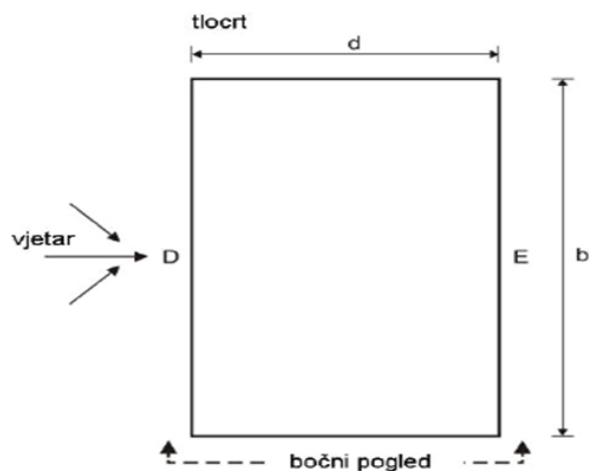
Kategorizacija zemljišta ovisno o geografskom položaju:

Kategorija zemljišta	
I	Otvoreno more, jezera s najmanje 5 km otvorene površine u smjeru vjeta ili ravnica bez prepreka
II	Ograđeno poljoprivredno zemljište, gospodarske zgrade (salaši), kuće i drveće
III	Predgrađa gradova ili industrijske površine i obrtničke površine; šume
IV	Gradska područja u kojima je najmanje 15 % površine izgrađeno i čija prosječna visina prelazi 15 m.

Koeficijent $c_e(z)$ je koeficijent izloženosti kojim se uzimaju u obzir neravnine terena i očitavamo ga sa sljedećeg grafa:

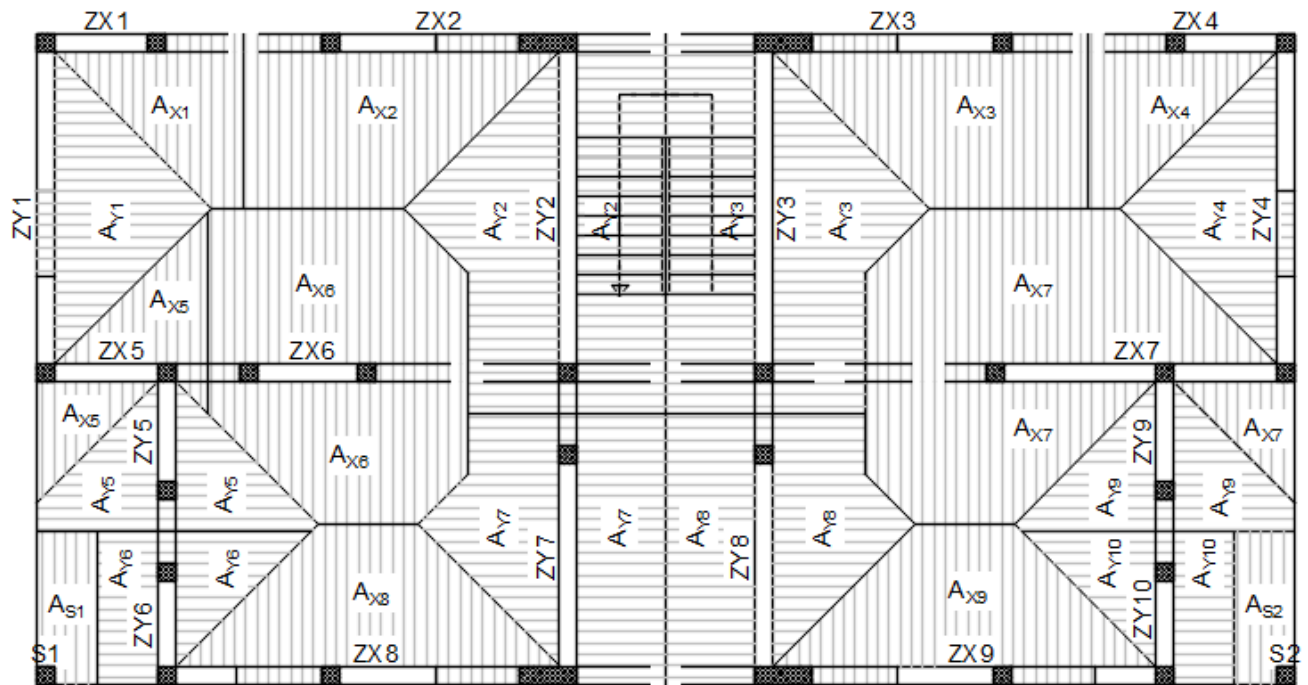


c_{pe} = tlak vjetra na vanjske površine – prema skici:



3. PRORAČUN ZIDOVA NA VERTIKALNO DJELOVANJE

3.1. UTJECAJNE POVRŠINE KOJE PREUZIMAJU ZIDOVI:



3.2. PODACI ZA PRORAČUN ZIDOVA:

blok opeka, dimenzije: $d * š * v = 25,0 * 37,5 * 23,8$ cm

srednja tlačna čvrstoća bloka: $f_{ck,sred} = 10,0$ MPa

normalizirana tlačna čvrstoća bloka: $f_b = 10,0 * \delta = 10 * 1,15 = 11,5$ MPa

grupa zidnih blokova: 2a ($K=0,55$)

mort: M10 ($f_m = 10,0$ MPa)

tlačna čvrstoća zida: $f_k = K \times f_b^{0,7} \times f_m^{0,3} = 0,55 * 11,5^{0,7} * 10,0^{0,3} = 6,07$ MPa

faktor smanjenja za vitkost i ekscentričnost: $\Phi_{i,m} = 0,7$

parcijalni koef. sigurnosti za materijale:

$\gamma_M = 2,2$ (razred proizvodnje II., razred izvedbe B.)

debljina nosivih zidova: $t = 25$ cm

računska uzdužna sila: $N_{Ed} = N_g * 1,35 + N_q * 1,5$

računska nosivost na uzdužnu silu: $N_{Rd} = \Phi_{i,m} * A * f_k / \gamma_M$

U proračunu zidova na vertikalna djelovanja dokazuje se da je

$$N_{Ed} < N_{Rd}$$

Proračun se provodi tablično kako je prikazano na slijedećoj stranici gdje je:

L = računska duljina zida [m]

t = debljina zida [m]

A_z = računska površina zida: $A_z = (L - o) \cdot t$ [m]

A_U = utjecajna površina međukatne ploče koja se oslanja na zid [m]

n = broj etaža (broj međukatnih ploča)

g = stalno opterećenje po jednoj međukatnoj konstrukciji

q = promjenjivo opterećenje po jednoj međukatnoj konstrukciji

g_z = vlastita težina zida; $g_z = t \cdot \gamma_z + g_{žbuke} = 0,25 * 14,0 + 0,50 = 4,00$ kN/m²

N_g = vertikalno stalno djelovanje: $N_g = (g \cdot A_U + g_z \cdot L \cdot h) \cdot n$

N_q = vertikalno promjenjivo djelovanje: $N_q = (q \cdot A_U) \cdot n$

Stalno djelovanje :

$$N_g = (g * A_U) * n + W_z$$

- težina zida: $W_z = g_z * L * h * n$

Promjenjivo djelovanje :

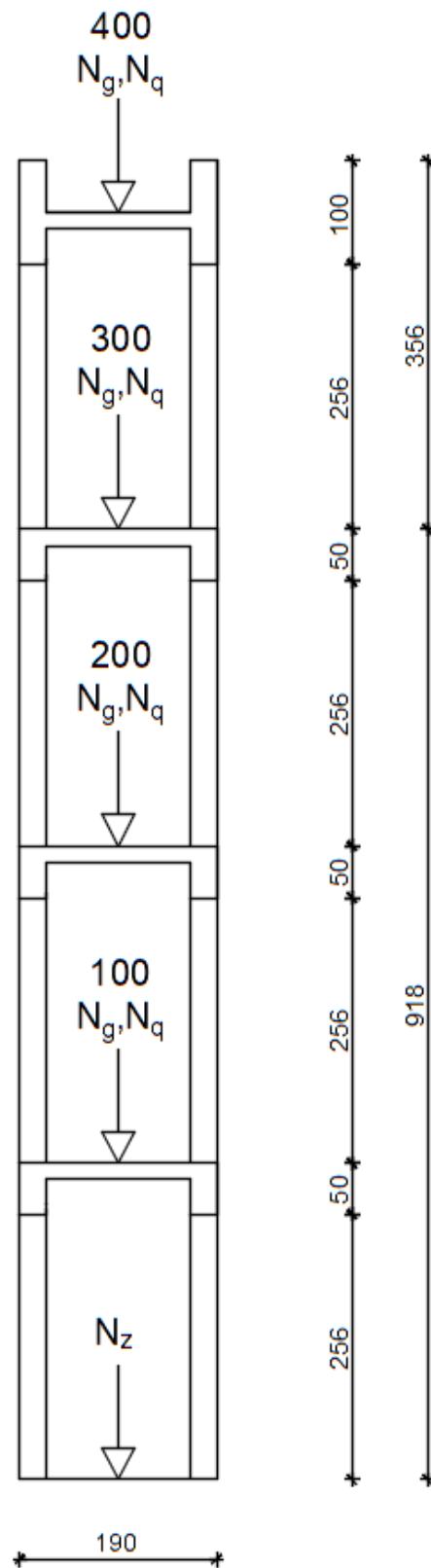
$$N_q = (q * A_U) * n$$

Računska nosivost :

$$N_{Rd} = \Phi_{i,m} * A * f_k / \gamma_M$$

Uvjet nosivosti :

$$N_{Ed} < N_{Rd}$$

Primjer: Zid ZX6*Poprečni presjek zida Zx6*

Računsko vertikalno djelovanje :

$$N_{Ed} = 1,35 * N_g + 1,5 * N_q$$

Stalno djelovanje POZ 100,200,300 :

težina zida: $W_z = 4,00 * 1,90 * 9,18 = 69,76 \text{ kN}$

$$N_g = (g * A_U) * n + W_z = 6,1 * 13,91 * 3 + 69,76 = 324,31 \text{ kN}$$

Promjenjivo djelovanje poz 100,200,300 :

$$N_q = (q * A_U) * n = (1,5 * 13,91) * 3 = 62,6 \text{ kN}$$

$$N_{Ed}^{100, 200, 300} = 1,35 * 324,31 + 1,5 * 62,6 = 531,72 \text{ kN}$$

Stalno djelovanje poz 400 :

težina zida: $W_z = 4,00 * 1,90 * 3,56 = 27,06 \text{ kN}$

$$N_g = 6,35 * 13,91 + 27,06 = 115,39 \text{ kN}$$

Promjenjivo djelovanje poz 400 :

$$N_q = 1,00 * 13,91 = 13,91 \text{ kN}$$

$$N_{Ed}^{400} = 1,35 * 115,39 + 1,5 * 13,91 = 176,64 \text{ kN}$$

$$N_{Ed} = 531,72 + 176,64 = 708,36 \text{ kN}$$

Računska nosivost:

$$N_{Rd} = \Phi_{i,m} * A_z * f_k / \gamma_M$$

$$N_{Rd} = (0,7 * 0,475 * 0,607 * 10\,000) / 2,2 = 917,40 \text{ kN}$$

$$708,36 \text{ kN} < 917,40 \text{ kN}$$

$$N_{Ed} < N_{Rd}$$

3.2.1 Dokaz nosivosti na vertikalna djelovanja za svaki zid u x-smjeru

ZID	DULJINA ZIDA L (m)	DEBLJINA ZIDA t (m)	DULJINA OTVORA li (m)	POVRŠINA ZIDA Az (m²)	UTJECAJNA POVRŠINA Au (m²)	STALNO OPTEREĆENJE G100, G200, G300 (kN/m²)	STALNO OPTEREĆENJE G400 (kN/m²)	PROMJENJIVO OPTEREĆENJE Q100, Q200, Q300 (kN/m²)	PROMJENJIVO OPTEREĆENJE ZA BALKON Q100, Q200, Q300 (kN/m²)	PROMJENJIVO OPTEREĆENJE Q400 (kN/m²)	TEŽINA ZIDA Gz (kN)	Ng (kN)	Nq (kN)	Ned (kN)	Nad (kN)	Ned/Nad (%)
ZX1	1,80	0,25	0,00	0,450	3,39	6,10	6,35	1,50	4,00	1,00	91,73	175,29	18,65	264,61	869,11	30,45
ZX2	3,60	0,25	1,20	0,900	7,95	6,10	6,35	1,50	4,00	1,00	183,46	379,42	43,73	577,81	1738,23	33,24
ZX3	3,60	0,25	1,20	0,900	7,95	6,10	6,35	1,50	4,00	1,00	183,46	379,42	43,73	577,81	1738,23	33,24
ZX4	1,80	0,25	0,00	0,450	3,39	6,10	6,35	1,50	4,00	1,00	91,73	175,29	18,65	264,61	869,11	30,45
ZX5	1,95	0,25	0,00	0,488	3,97	6,10	6,35	1,50	4,00	1,00	99,37	197,23	32,71	315,33	941,54	33,49
ZX6	1,90	0,25	0,00	0,475	13,91	6,10	6,35	1,50	4,00	1,00	96,82	439,71	76,51	708,36	917,40	77,21
ZX7	4,35	0,25	0,00	1,088	17,76	6,10	6,35	1,50	4,00	1,00	221,68	659,46	108,56	1053,10	2100,36	50,14
ZX8	5,90	0,25	2,40	1,475	7,25	6,10	6,35	1,50	4,00	1,00	300,66	479,38	39,88	706,97	2848,76	24,82
ZX9	5,90	0,25	2,40	1,475	7,25	6,10	6,35	1,50	4,00	1,00	300,66	479,38	39,88	706,97	2848,76	24,82

3.2.2 Dokaz nosivosti na vertikalna djelovanja za svaki zid u y-smjeru

ZID	DULJINA ZIDA L (m)	DEBLJINA ZIDA t (m)	DULJINA OTVORA li (m)	POVRŠINA ZIDA Az (m²)	UTJECAJNA POVRŠINA Au (m²)	STALNO OPTEREĆENJE G100, G200, G300 (kN/m²)	STALNO OPTEREĆENJE G400 (kN/m²)	PROMJENJIVO OPTEREĆENJE UNUTAR STANA Q100, Q200, Q300 (kN/m²)	PROMJENJIVO OPTEREĆENJE ZA BALKON Q100, Q200, Q300 (kN/m²)	PROMJENJIVO OPTEREĆENJE Q400 (kN/m²)	TEŽINA ZIDA Gz (kN)	Ng (kN)	Nq (kN)	Ned (kN)	Nad (kN)	Ned/Nad (%)
ZY1	4,90	0,25	1,20	1,225	4,84	6,10	6,35	1,50	4,00	1,00	249,70	449,05	26,62	646,14	2365,92	27,31
ZY2	4,90	0,25	0,00	1,225	13,28	6,10	6,35	1,50	4,00	1,00	249,70	603,50	73,04	924,28	2365,92	39,07
ZY3	4,90	0,25	0,00	1,225	13,28	6,10	6,35	1,50	4,00	1,00	249,70	603,50	73,04	924,28	2365,92	39,07
ZY4	4,90	0,25	1,20	1,225	4,84	6,10	6,35	1,50	4,00	1,00	249,70	449,05	26,62	646,14	2365,92	27,31
ZY5	1,90	0,25	0,00	0,475	4,45	6,10	6,35	1,50	4,00	1,00	96,82	221,21	40,90	359,98	917,40	39,24
ZY6	1,70	0,25	0,00	0,425	3,73	6,10	6,35	1,50	4,00	1,00	86,63	193,32	34,39	312,57	820,83	38,08
ZY7	3,35	0,25	0,00	0,838	9,12	6,10	6,35	1,50	4,00	1,00	170,72	413,34	50,16	633,25	1617,52	39,15
ZY8	3,35	0,25	0,00	0,838	9,12	6,10	6,35	1,50	4,00	1,00	170,72	413,34	50,16	633,25	1617,52	39,15
ZY9	1,90	0,25	0,00	0,475	4,45	6,10	6,35	1,50	4,00	1,00	96,82	221,21	40,90	359,98	917,40	39,24
ZY10	1,70	0,25	0,00	0,425	3,73	6,10	6,35	1,50	4,00	1,00	86,63	193,32	34,39	312,57	820,83	38,08

4. PRORAČUN ZIDOVA NA DJELOVANJE POTRESA

Parametri za proračun:

- proračunsko ubrzanje tla $a_g = 0,22 \text{ g}$
- razred važnosti građevine: III. : - faktor važnosti zgrade $\gamma_i = 1,0$
- faktor ponašanja: - za omeđeno zide $q = 2,5$
- razred tla: B : - parametar tla $S = 0,9$
- dinamički koeficijent: $\beta_0 = 2,5$
- $\alpha = a_g/g = 2,2/10 = 0,22$

4.1. UKUPNA PRORAČUNSKA SILA POTRESA

$$F_b = S_d(T_1) * W * \gamma$$

$S_d(T_1)$ – ordinata proračunskog spektra za period T_1

T_1 – osnovni period vibracija za horizontalno poprečno gibanje u promatranom smjeru

$$S_d = \alpha * S * \beta_0 / q$$

$$S_d = 0,22 * 0,9 * 2,5 / 2,5$$

$$S_d = 0,2$$

W = računska težina zgrade:

3. ETAŽA I POZ 400

$$\text{POZ 400: } (g + \varphi * \psi_{2i} * q) * A = (6,35 + 1,0 * 0,3 * 1,5) * 168,15 = 1119 \text{ kN}$$

$$\text{nadozid: } g_z * h_z * L_{uk} = 4,0 * 0,58 * 50,70 = 118 \text{ kN}$$

$$\text{zidovi 3.etaže: } g_z * h_z * L_{uk} = 4,0 * 3,06 * 59,60 = 730 \text{ kN}$$

$$W_4 = 1967 \text{ kN}$$

2. ETAŽA I POZ 300

$$\text{POZ 300: } (g + \varphi * \psi_{2i} * q) * A = (6,1 + 1,0 * 0,3 * 1,5) * 168,15 = 1102 \text{ kN}$$

$$\text{Zidovi 2.etaže: } g_z * h_z * L_{uk} = 4,0 * 3,06 * 59,60 = 730 \text{ kN}$$

$$W_3 = 1832 \text{ kN}$$

1. ETAŽA I POZ 200

$$\text{POZ 200: } (g + \varphi \cdot \psi_{2i} \cdot q) \cdot A = (6,1 + 1,0 \cdot 0,3 \cdot 1,5) \cdot 168,15 = 1102 \text{ kN}$$

$$\text{Zidovi 1.etaže: } g_z \cdot h_z \cdot L_{uk} = 4,0 \cdot 3,06 \cdot 59,60 = 730 \text{ kN}$$

$$W_2 = 1832 \text{ kN}$$

PRIZEMLJE I POZ 100

$$\text{POZ 100: } (g + \varphi \cdot \psi_{2i} \cdot q) \cdot A = (6,1 + 1,0 \cdot 0,3 \cdot 2,5) \cdot 168,15 = 1102 \text{ kN}$$

$$\text{Zidovi prizemlja: } g_z \cdot h_z \cdot L_{uk} = 4,0 \cdot 2,98 \cdot 59,60 = 710 \text{ kN}$$

$$W_1 = 1812 \text{ kN}$$

Ukupna računska težina zgrade:

$$W_{uk} = W_1 + W_2 + W_3 + W_4 = 1812 + 1832 + 1832 + 1967 = 7443 \text{ kN}$$

Specifična računska težina zgrade:

$$w = W_{uk} / A_{uk} = 7443 / (168,15 \cdot 4) = 11,06 \text{ kN/m}^2$$

Ukupna potresna poprečna sila iznosi:

$$F_b = 0,2 \cdot 7443 \cdot 1,0 = 1489 \text{ kN}$$

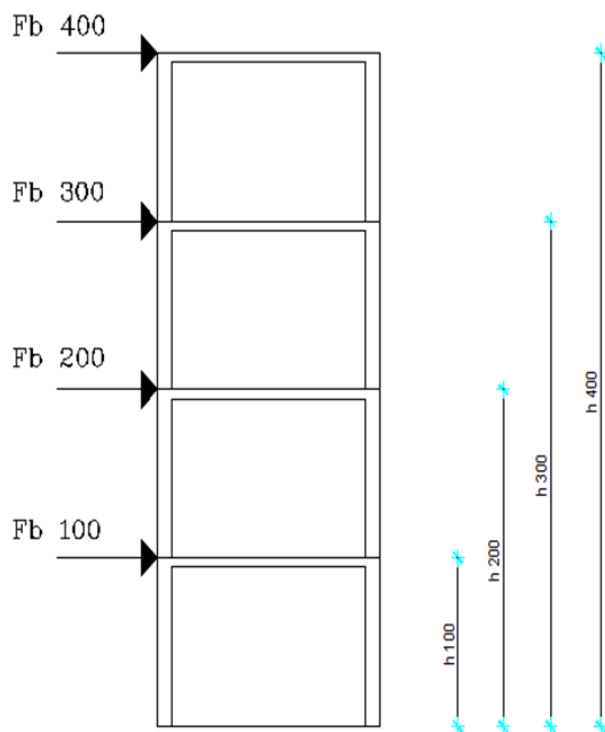
4.2 RAZDIOBA UKUPNE POTRESNE SILE PO ETAŽAMA

$$\begin{aligned}
 F_{b,100} &= F_b \cdot (W_{100} \cdot h_{100}) / (W_{100} \cdot h_{100} + W_{200} \cdot h_{200} + W_{300} \cdot h_{300} + W_{400} \cdot h_{400}) \\
 &= 1489 \cdot (1812 \cdot 2,98) / (1812 \cdot 2,98 + 1832 \cdot 6,04 + 1832 \cdot 9,1 + 1967 \cdot 12,74) \\
 &= 138,16 \text{ kN}
 \end{aligned}$$

$$\begin{aligned}
 F_{b,200} &= F_b \cdot (W_{200} \cdot h_{200}) / (W_{100} \cdot h_{100} + W_{200} \cdot h_{200} + W_{300} \cdot h_{300} + W_{400} \cdot h_{400}) \\
 &= 1489 \cdot (1832 \cdot 6,04) / (1812 \cdot 2,98 + 1832 \cdot 6,04 + 1832 \cdot 9,1 + 1967 \cdot 12,74) \\
 &= 283,12 \text{ kN}
 \end{aligned}$$

$$\begin{aligned}
 F_{b,300} &= F_b \cdot (W_{300} \cdot h_{300}) / (W_{100} \cdot h_{100} + W_{200} \cdot h_{200} + W_{300} \cdot h_{300} + W_{400} \cdot h_{400}) \\
 &= 1489 \cdot (1832 \cdot 9,1) / (1812 \cdot 2,98 + 1832 \cdot 6,04 + 1832 \cdot 9,1 + 1967 \cdot 12,74) \\
 &= 426,55 \text{ kN}
 \end{aligned}$$

$$\begin{aligned}
 F_{b,400} &= F_b \cdot (W_{400} \cdot h_{400}) / (W_{100} \cdot h_{100} + W_{200} \cdot h_{200} + W_{300} \cdot h_{300} + W_{400} \cdot h_{400}) \\
 &= 1489 \cdot (1967 \cdot 12,74) / (1812 \cdot 2,98 + 1832 \cdot 6,04 + 1832 \cdot 9,1 + 1967 \cdot 12,74) \\
 &= 641,17 \text{ kN}
 \end{aligned}$$



Ukupna potresna poprečna sila:

$$F_b = 1489 \text{ kN}$$

Ukupan moment savijanja:

$$\begin{aligned} M_{Ed} &= F_{b,100} * h_{100} + F_{b,200} * h_{200} + F_{b,300} * h_{300} + F_{b,400} * h_{400} \\ &= 138,16 * 2,98 + 283,12 * 6,04 + 426,55 * 9,1 + 641,17 * 12,74 \\ &= 14172 \text{ kNm} \end{aligned}$$

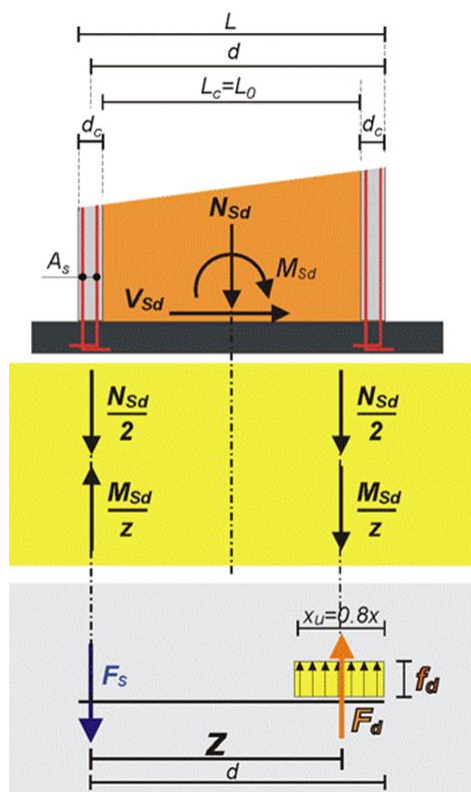
4.3 PRORAČUN ZIDOVA NA POTRES

Podaci za proračun:

- tlačna čvrstoća zida: $f_k = K \times f_b^{0.7} \times f_m^{0.3} = 0.55 * 11.5^{0.7} * 10.0^{0.3} = 6,07 \text{ MPa}$
- parcijalni koeficijent sigurnosti za materijale: $\gamma_M = 1,5$
- karakteristična posmična čvrstoća: $f_{vk} = f_{vk0} + 0.4 \times \sigma_d =$

$$f_{vk} < 0.065 \times f_b = 0.065 * 11.5 = 0.75 \text{ MPa}$$

Proračun se provodi tablično kako je prikazano na slijedećoj stranici gdje je:



- 1/ $x_u = 0.4 d$
- 2/ $z = 0.8 d$
- 3/ $M_{Sd} = M_b * L / \Sigma L$ (kNm)
- 4/ $V_{Sd} = F_b * L / \Sigma L$ (kN)
- 5/ $F_d = M_{Sd} / z + N_{Sd} / 2$
 $F_d < F_{Rd}$
- 6/ $F_{Rd} = f_k * x_u * t / \gamma_M$
 $V_{Sd} < V_{Rd}$
- 7/ $V_{Rd} = f_{vk} * x_u * t / \gamma_M$
- 8/ $F_s = M_{Sd} / z - N_{Sd} / 2$
- 9/ $A_s = F_s / f_{yd}$

4.3.1 Dokaz nosivosti zidova na potres u x-smjeru

ARMARURA As (cm)		12,14	
F _{Sd} / F _{Rd} (%)		104,53	56,33
V _{Sd} / V _{Rd} (%)		103,90	100,17
RAČUNSKA NOSIVOST F _{Rd} (kN)		677,82	1406,22
RAČUNSKA NOSIVOST V _{Rd} (kN)		83,75	173,75
DULJINA TLAČNE ZONE x _l (m)		0,67	1,39
RAČUNSKO DJELOVANJE F _{Sd,i} (kN)		708,53	792,12
KRAK UNUTRAŠNJIH SILA z (m)		1,34	2,78
RAČUNSKA VERTIKALNA SILA N _{Sd} (kN)		180,89	392,54
PROMJENJIVO DJELOVANJE N _q (Kn)		18,65	43,73
STALNO DJELOVANJE N _g (kN)		175,29	379,42
POPREČNA SILA OD POTRESA V _{Sd} (kN)		87,02	174,04
MOMENT OD POTRESA M _{Sd} (kNm)		828,23	1656,47
VISINA ZIDA H (m)		12,74	12,74
DULJINA ZIDA L(m)		1,80	3,60
DEBLJINA ZIDA t (m)		0,25	0,25
ZID	ZX1		
	ZX2		
	ZX3		
	ZX4		
	ZX5		
	ZX6		
	ZX7		
	ZX8		
	ZX9		

***crvena boja** označava iznose koji pokazuju da uvjeti nosivosti nisu zadovoljeni

4.3.2 Dokaz nosivosti zidova na potres u y-smjeru

ARMARURA As (cm ²)	7,22	7,22	5,29	5,29	7,22	10,33	10,79	7,71	7,71	10,33	10,79
F_{Sd} / F_{Rd} (%)	39,91	44,27	44,27	44,27	39,91	95,06	105,53	58,50	58,50	95,06	105,53
V_{Sd} / V_{Rd} (%)	91,22	91,22	91,22	91,22	91,22	95,16	95,95	92,34	92,34	95,16	95,95
RAČUNSKA NOSIVOST F_{Rd} (kN)	1932,28	1932,28	1932,28	1932,28	1932,28	718,28	637,35	1305,05	1305,05	718,28	637,35
RAČUNSKA NOSIVOST V_{Rd} (kN)	238,75	238,75	238,75	238,75	238,75	88,75	78,75	161,25	161,25	88,75	78,75
DULJINA TLAČNE ZONE x_l (m)	1,91	1,91	1,91	1,91	0,71	0,63	1,29	1,29	0,71	0,63	1,26
RAČUNSKO DJELOVANJE $F_{Sd,i}$ (kN)	771,16	855,35	855,35	771,16	682,79	672,59	763,50	763,50	682,79	672,59	763,50
KRAK UNUTRAŠNJIH SILA z (m)	3,82	3,82	3,82	3,82	1,42	1,26	2,58	2,58	1,42	1,26	2,58
RAČUNSKA VERTIKALNA SILA N_{Sd} (kN)	457,03	625,41	625,41	457,03	233,48	203,64	428,39	428,39	233,48	203,64	428,39
PROMJENJIVO DJELOVANJE N_q (kN)	26,62	73,04	73,04	26,62	40,90	34,39	50,16	50,16	40,90	34,39	50,16
STALNO DJELOVANJE N_g (kN)	449,05	603,50	603,50	449,05	221,21	193,32	413,34	413,34	221,21	193,32	413,34
POPREČNA SILA OD POTRESA V_{Sd} (kN)	217,79	217,79	217,79	217,79	84,45	75,56	148,90	148,90	84,45	75,56	148,90
MOMENT OD POTRESA M_{Sd} (kNm)	2072,92	2072,92	2072,92	2072,92	803,79	719,18	1417,20	1417,20	803,79	719,18	1417,20
VISINA ZIDA H (m)	12,74	12,74	12,74	12,74	12,74	12,74	12,74	12,74	12,74	12,74	12,74
DULJINA ZIDA L (m)	4,90	4,90	4,90	4,90	1,90	1,70	3,35	3,35	1,90	1,70	3,35
DEBLJINA ZIDA t (m)	0,25	0,25	0,25	0,25	0,25	0,25	0,25	0,25	0,25	0,25	0,25
ZID	ZV1	ZV2	ZV3	ZV4	ZV5	ZV6	ZV7	ZV8	ZV9	ZV10	

*crvena boja označava iznose koji pokazuju da uvjeti nosivosti nisu zadovoljeni

Komentar: U prethodnim tablicama vidljivo je da u x-smjeru većina zidova ne zadovoljava uvjet nosivosti na poprečnu silu, a nekolicina ne zadovoljava ni uvjet nosivosti u tlačnom području. U y-smjeru svi zidovi zadovoljavaju uvjet nosivosti na poprečnu silu, ali nekolicina zidova kao i kod x-smjera ne zadovoljava uvjet nosivosti u tlačnom području.

Stoga je potrebno povećati debljine zidova kako bi svi uvjeti nosivosti za potres bili zadovoljeni.

4.3.3 Proračun zidova na potres sa povećanom debljinom zidova

U sljedećim tablicama prikazan je tablični proračun zidova na potres sa povećanom debljinom zidova sa 25 cm na 30 cm, te je vidljivo da povećanjem debljine zidova su svi uvjeti nosivosti za potres zadovoljeni.

x-smjer

ZID	DEBLJINA ZIDA t (m)	DULJINA ZIDA L (m)	VISINA ZIDA H (m)	MOMENT OD POTRESA M_{sd} (kNm)	POPREČNA SILA OD POTRESA V_{sd} (kN)	STALNO DJELOVANJE N_g (kN)	PROMIENJIVO DJELOVANJE N_q (kN)	RAČUNSKA VERTIKALNA SILA M_{sd} (kN)	KRAK UNUTRAŠNJIH SILA z (m)	RAČUNSKO DJELOVANJE $F_{sd,i}$ (kN)	DULJINA TLAČNE ZONE λ (m)	RAČUNSKA NOSIVOST V_{rd} (kN)	RAČUNSKA NOSIVOST F_{rd} (kN)	V_{sd} / V_{rd} (%)	F_{sd} / F_{rd} (%)	ARMATURA As (cm)
ZX1	0,30	1,80	12,74	828,23	89,65	175,29	18,65	180,89	1,34	708,53	0,67	100,50	813,38	89,20	87,11	12,14
ZX2	0,30	3,60	12,74	1656,47	179,30	379,42	43,73	392,54	2,78	792,12	1,39	208,50	1687,46	85,99	46,94	9,19
ZX3	0,30	3,60	12,74	1656,47	179,30	379,42	43,73	392,54	2,78	792,12	1,39	208,50	1687,46	85,99	46,94	9,19
ZX4	0,30	1,80	12,74	828,23	89,65	175,29	18,65	180,89	1,34	708,53	0,67	100,50	813,38	89,20	87,11	12,14
ZX5	0,30	1,95	12,74	897,25	97,12	197,23	32,71	207,05	1,46	718,08	0,73	109,50	886,22	88,69	81,03	11,75
ZX6	0,30	1,90	12,74	874,25	94,63	439,71	76,51	462,66	1,42	847,00	0,71	106,50	861,94	88,85	98,27	8,84
ZX7	0,30	4,35	12,74	2001,56	216,65	659,46	108,56	692,03	3,38	938,19	1,69	253,50	2051,66	85,46	45,73	5,66
ZX8	0,30	5,90	12,74	2714,77	293,85	479,38	39,88	491,34	4,62	833,28	2,31	346,50	2804,34	84,81	29,71	7,86
ZX9	0,30	5,90	12,74	2714,77	293,85	479,38	39,88	491,34	4,62	833,28	2,31	346,50	2804,34	84,81	29,71	7,86

y-smjer

ZID	DEBLJINA ZIDA t (m)	DULJINA ZIDA L (m)	VISINA ZIDA H (m)	MOMENT OD POTRESA M_{sd} (kNm)	POPREČNA SILA OD POTRESA V_{sd} (kN)	STALNO DJELOVANJE N_g (kN)	PROMIENJIVO DJELOVANJE N_q (kN)	RAČUNSKA VERTIKALNA SILA M_{sd} (kN)	KRAK UNUTRAŠNJIH SILA z (m)	RAČUNSKO DJELOVANJE $F_{sd,i}$ (kN)	DULJINA TLAČNE ZONE λ (m)	RAČUNSKA NOSIVOST V_{rd} (kN)	RAČUNSKA NOSIVOST F_{rd} (kN)	V_{sd} / V_{rd} (%)	F_{sd} / F_{rd} (%)	ARMATURA As (cm)
ZY1	0,30	4,90	12,74	2072,92	224,38	449,05	26,62	457,03	3,82	771,16	1,91	286,50	2318,74	78,32	33,26	7,22
ZY2	0,30	4,90	12,74	2072,92	224,38	603,50	73,04	625,41	3,82	855,35	1,91	286,50	2318,74	78,32	36,89	5,29
ZY3	0,30	4,90	12,74	2072,92	224,38	603,50	73,04	625,41	3,82	855,35	1,91	286,50	2318,74	78,32	36,89	5,29
ZY4	0,30	4,90	12,74	2072,92	224,38	449,05	26,62	457,03	3,82	771,16	1,91	286,50	2318,74	78,32	33,26	7,22
ZY5	0,30	1,90	12,74	803,79	87,00	221,21	40,90	233,48	1,42	682,79	0,71	106,50	861,94	81,69	79,22	10,33
ZY6	0,30	1,70	12,74	719,18	77,84	193,32	34,39	203,64	1,26	672,59	0,63	94,50	764,82	82,38	87,94	10,79
ZY7	0,30	3,35	12,74	1417,20	153,40	413,34	50,16	428,39	2,58	763,50	1,29	193,50	1566,06	79,28	48,75	7,71
ZY8	0,30	3,35	12,74	1417,20	153,40	413,34	50,16	428,39	2,58	763,50	1,29	193,50	1566,06	79,28	48,75	7,71
ZY9	0,30	1,90	12,74	803,79	87,00	221,21	40,90	233,48	1,42	682,79	0,71	106,50	861,94	81,69	79,22	10,33
ZY10	0,30	1,70	12,74	719,18	77,84	193,32	34,39	203,64	1,26	672,59	0,63	94,50	764,82	82,38	87,94	10,79

*zelena boja označava iznose koji prethodno nisu zadovoljili uvjete nosivosti, ali povećanjem debljine ti isti iznosi zadovoljavaju sve uvjete

5. PRORAČUN ZIDOVA NA DJELOVANJE VJETRA (W)

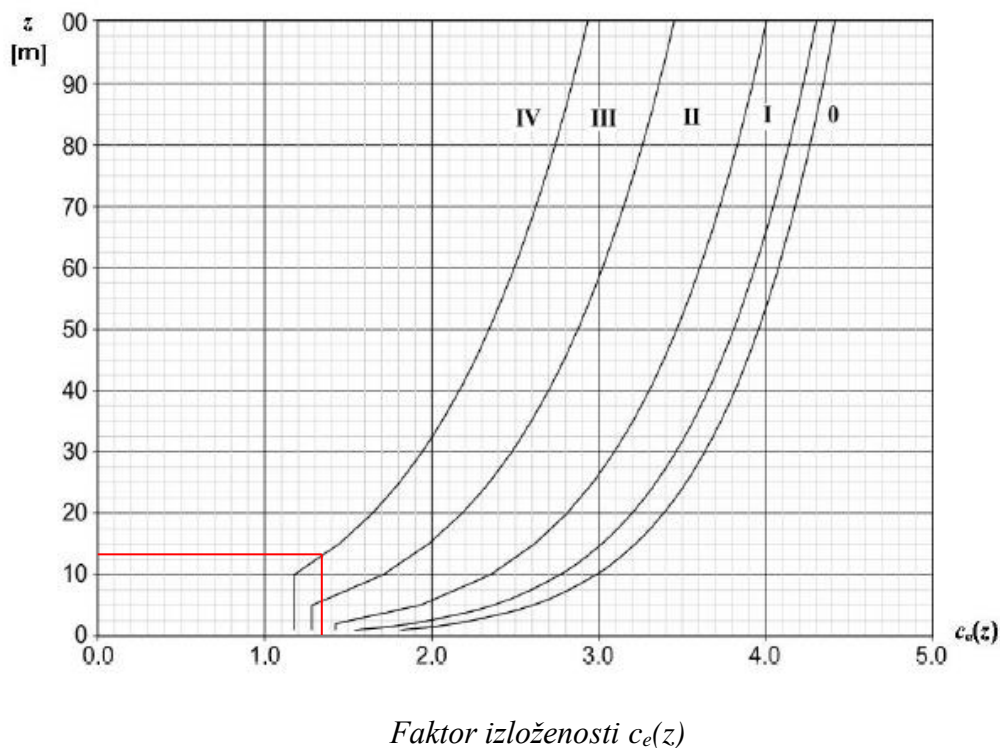
Podaci za proračun:

- $\psi_0=0.6$; $\psi_1=0.5$
- ρ - gustoća zraka (usvaja se vrijednost iz propisa **1,25 kg/m³**)
- građevina se nalazi u II vjetrovnoj zoni (Split) s osnovnom brzinom vjetra; $v_{b0} = 30$ m/s
- kategorija zemljišta : **IV**.
- tlak pri osnovnoj brzini : $q_b = \rho_{zraka} * v_b^2 / 2 = 1,25 * (30^2) / 2 / 1000$

$$q_b = 0,56 \text{ kN/m}^2$$

- tlak pri vršnoj brzini : $q_p(z) = c_e(z) * q_b$
- tlak vjetra na vanjske površine :

$$w_e = q_p(z_e) * c_{pe}$$



Visina zgrade (iznad okolnog terena): 12,74 m

Očitano : $c_e=1,35$

$$w_e = 1,35 * 0,56 = 0,76 \text{ kN/m}^2$$

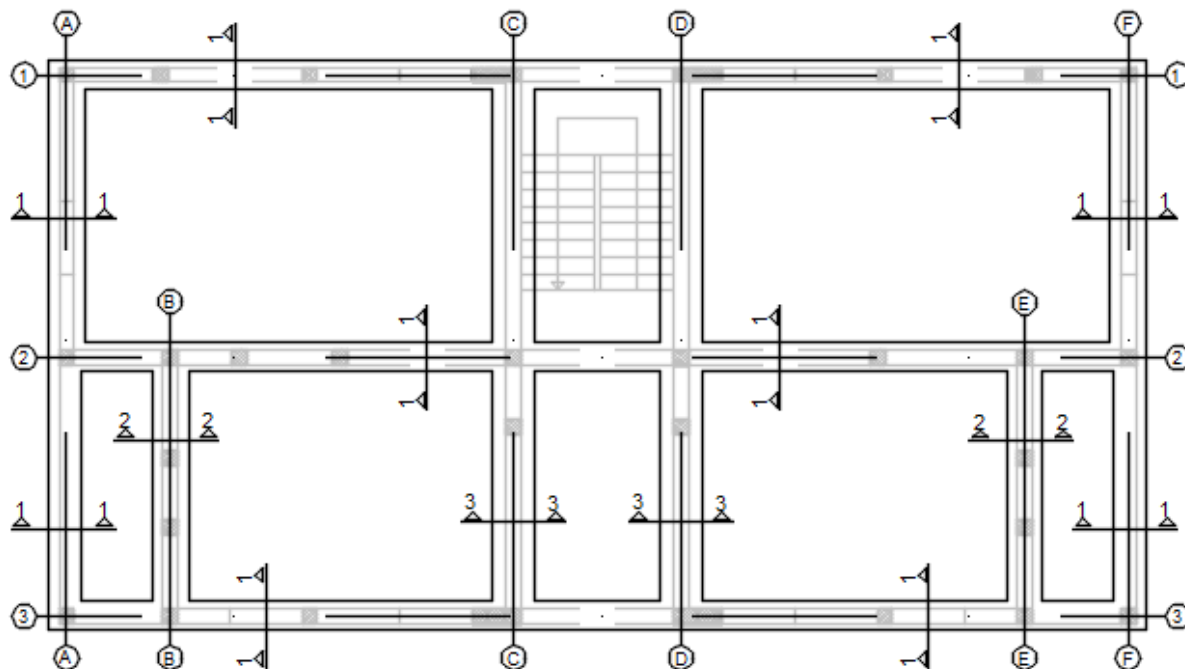
Računska sila od vjetra :

$$W_x = w_e * b * H = 0,76 * 17,70 * 12,74 = 172 \text{ kN}$$

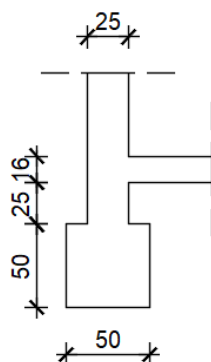
$$W_y = w_e * d * H = 0,76 * 9,50 * 12,74 = 92 \text{ kN}$$

*UKUPNA SEIZMIČKA SILA PREDSTAVLJA MJERODAVNO HORIZONTALNO OPTEREĆENJE
BUDUĆI DA JE ZA OBA GLAVNA SMJERA DOMINANTNA PO IZNOSU U ODNOSU NA VJETAR.*

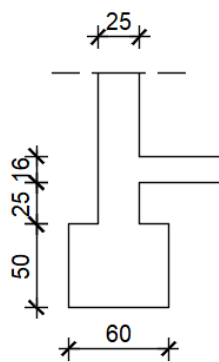
6. PRORAČUN I DIMENZIONIRANJE TEMELJA



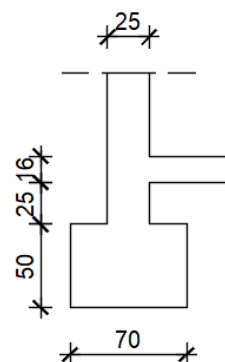
PRESJEK 1-1
(B=50cm)



PRESJEK 2-2
(B=60cm)



PRESJEK 3-3
(B=70cm)



6.1 PRORAČUN TEMELJA

Uvjet nosivosti:

$$\sigma < \sigma_{Rd}$$

Iz uvjeta nosivosti; širina temeljne trake B:

$$\sigma = N_{Ed}/(B \cdot L) \Rightarrow N_{Ed}/(B \cdot L) \leq \sigma_{Rd} \Rightarrow B \geq N_{Ed}/(L \cdot \sigma_{Rd})$$

Računsko vertikalno djelovanje:

$$N_{Ed} = 1,35 \cdot N_g + 1,5 \cdot N_q$$

Primjer: Os B-B

Računska nosivost tla: $\sigma_{Rd}=250$ kPa

Duljina osi: $L= 4,25$ m

Zidovi koji leže na osi: ZY5, ZY6

$$\frac{N_{Ed}}{L} = \frac{1,35 * N_g(ZY5+ZY6) + 1,5 * N_q(ZY5+ZY6)}{L}$$

$$\frac{N_{Ed}}{L} = \frac{1,35 * (184,43+156,54) + 1,5 * (40,90+34,39)}{4,25} = 134,88 \text{ kN/m'}$$

$$B \geq \frac{N_{Ed}}{L * \sigma_{Rd}}$$

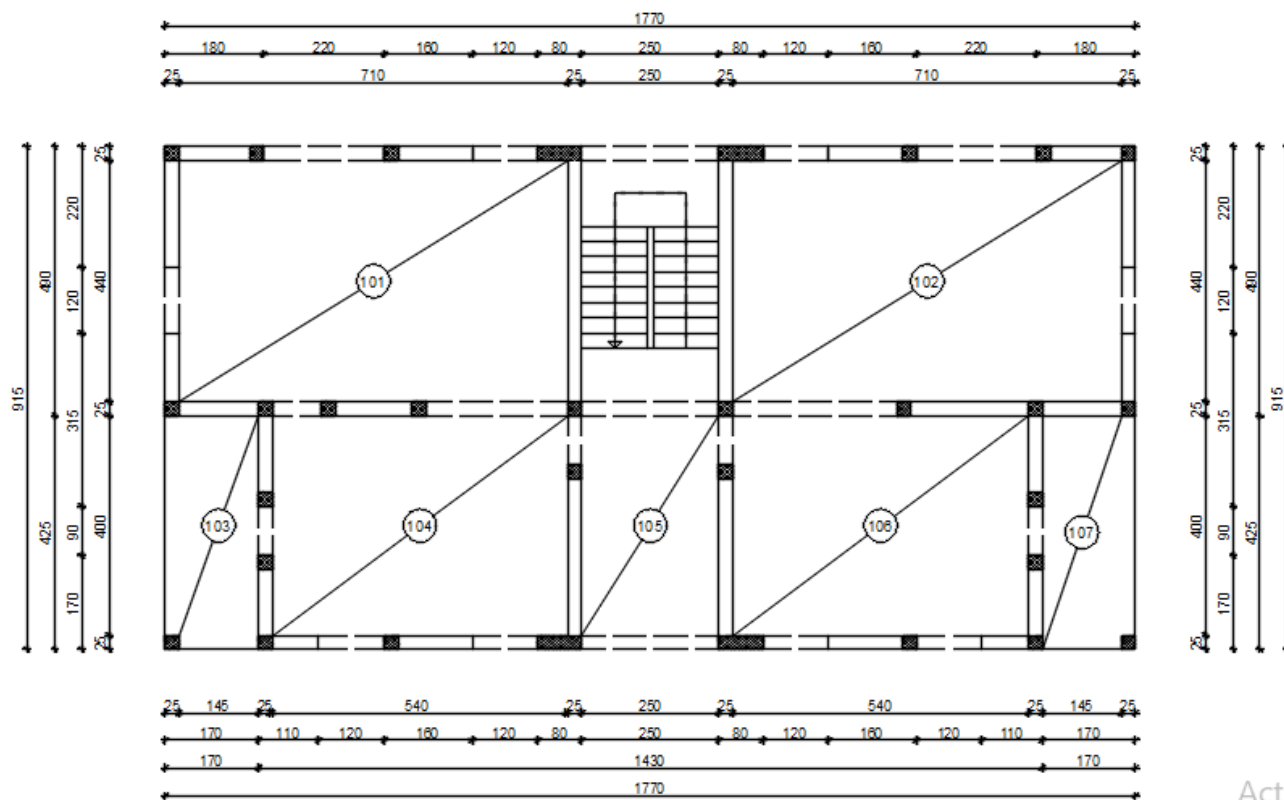
$$B \geq 134,88 / 250$$

$$B \geq 0,54 \quad \Rightarrow \text{Odabrano: } B = 0,6 \text{ m} = 60 \text{ cm}$$

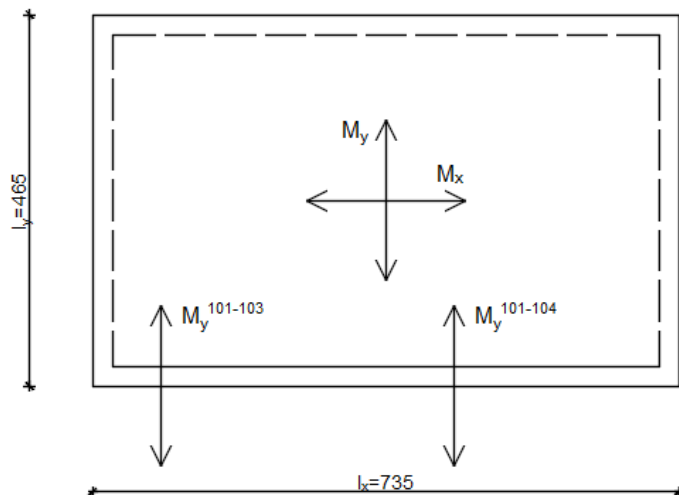
Os	Duljina L (m)	Ng svih zidova na pripadajućoj osi (kN)	Nq svih zidova na pripadajućoj osi (kN)	N _{Ed} (kN/m')	Računska nosivost tla σ_{Rd} (kPa)	Širina temeljne trake B (m)	Odabrana širina temeljne trake B (m)
1-1	17,70	951,46	124,76	83,14	250,00	0,33	0,50
2-2	17,70	1207,22	217,78	110,53	250,00	0,44	0,50
3-3	17,70	826,26	79,76	69,78	250,00	0,28	0,50
A-A	9,15	412,26	26,62	65,19	250,00	0,26	0,50
B-B	4,25	340,97	75,29	134,88	250,00	0,54	0,60
C-C	9,15	933,27	123,20	157,89	250,00	0,63	0,70
D-D	9,15	943,27	123,20	159,37	250,00	0,64	0,70
E-E	4,25	340,97	75,29	134,88	250,00	0,54	0,60
F-F	9,15	412,26	26,62	65,19	250,00	0,26	0,50

7. PRORAČUN HORIZONTALNIH KONSTRUKCIJA

7.1 PLOČE POZ 100 (POZ 101, POZ 104; a-b ploče)



Acti

POZ 101

$$g = 6,10 \text{ kN/m}^2 \Rightarrow \text{stalno djelovanje}$$

$$q = 1,50 \text{ kN/m}^2 \Rightarrow \text{promjenjivo djelovanje}$$

(uobičajene prostorije)

$$p = 1,35 \cdot g + 1,5 \cdot q$$

$$p = 1,35 \cdot 6,10 + 1,5 \cdot 1,50$$

$$p = 10,49 \text{ kN/m}^2$$

$$l_x/l_y = 7,35/4,65 = 1,58 \approx 1,6$$

$$k_x = 0,0076$$

$$k_y = 0,0544$$

$$k_y^b = -0,1136$$

Polje:

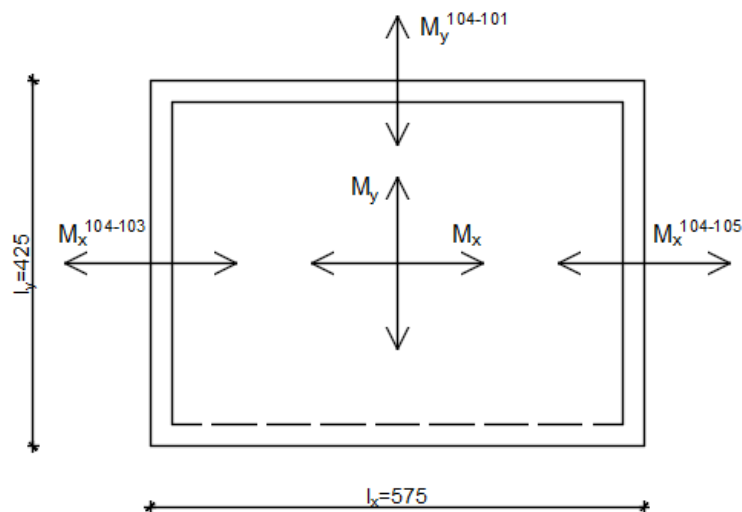
$$M_x^p = k_x \cdot p \cdot l_x^2 = 0,0076 \cdot 10,49 \cdot 7,35^2 = 4,31 \text{ kNm/m'}$$

$$M_y^p = k_y \cdot p \cdot l_y^2 = 0,0544 \cdot 10,49 \cdot 4,65^2 = 12,34 \text{ kNm/m'}$$

Ležaj:

$$M_y^{101-103} = k_y^b \cdot p \cdot l_y^2 = -0,1136 \cdot 10,49 \cdot 4,65^2 = -25,77 \text{ kNm/m'}$$

$$M_y^{101-104} = k_y^b \cdot p \cdot l_y^2 = -0,1136 \cdot 10,49 \cdot 4,65^2 = -25,77 \text{ kNm/m'}$$

POZ 104

$g = 6,10 \text{ kN/m}^2 \Rightarrow$ stalno djelovanje

$q = 1,50 \text{ kN/m}^2 \Rightarrow$ promjenjivo djelovanje

(uobičajene prostorije)

$$p = 1,35 \cdot g + 1,5 \cdot q$$

$$p = 1,35 \cdot 6,10 + 1,5 \cdot 1,50$$

$$p = 10,49 \text{ kN/m}^2$$

$$l_x/l_y = 5,75/4,25 = 1,35 \approx 1,4$$

$$k_x = 0,0359$$

$$k_y = 0,0075$$

$$k_x^a = -0,0782$$

$$k_y^b = -0,0293$$

Polje:

$$M_x^p = k_x \cdot p \cdot l_x^2 = 0,0359 \cdot 10,49 \cdot 5,75^2 = 12,45 \text{ kNm/m'}$$

$$M_y^p = k_y \cdot p \cdot l_y^2 = 0,0075 \cdot 10,49 \cdot 4,25^2 = 1,42 \text{ kNm/m'}$$

Ležaj:

$$M_x^{104-103} = k_x^a \cdot p \cdot l_x^2 = -0,0782 \cdot 10,49 \cdot 5,75^2 = -27,12 \text{ kNm/m'}$$

$$M_y^{104-101} = k_y^b \cdot p \cdot l_y^2 = -0,0293 \cdot 10,49 \cdot 4,25^2 = -5,55 \text{ kNm/m'}$$

7.2 DIMENZIONIRANJE PLOČA POZ 100

BETON: C 25/30

$$f_{ck} = 25 \text{ N/mm}^2; \gamma_c = 1,5$$

$$f_{cd} = 25/1,5 = 16,67 \text{ N/mm}^2 \Rightarrow 1,67 \text{ kN/cm}^2$$

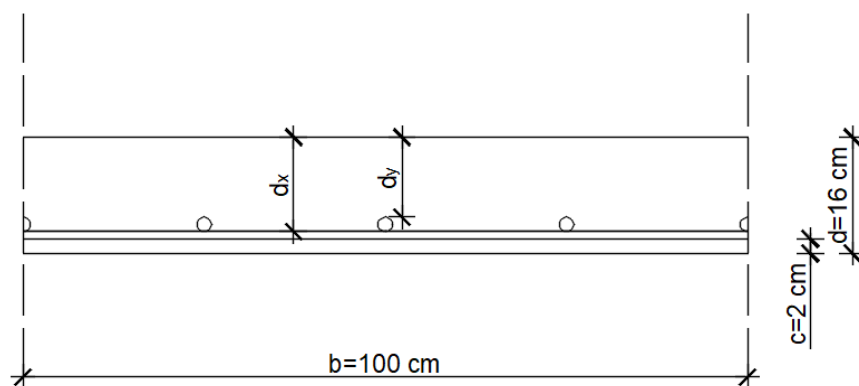
ARMATURA: B 500B

$$f_{yk} = 500 \text{ N/mm}^2; \gamma_s = 1,15$$

$$f_{yd} = 500/1,15 = 434,8 \text{ N/mm}^2 \Rightarrow 43,48 \text{ kN/cm}^2$$

DEBLJINA PLOČE: $h = 16 \text{ cm}$

ZAŠTITNI SOJ BETONA: $c = 2,0 \text{ cm}$



$$d_{1x} = c + \frac{\phi_x}{2} = 2,0 + 1,0/2 = 2,5 \text{ cm}$$

$$d_{1y} = c + \phi_x + \frac{\phi_y}{2} = 2,0 + 1,0 + 1,0/2 = 3,5 \text{ cm}$$

(pretpostavka: $\phi_x = \phi_y = 10 \text{ mm}$)

STATIČKA VISINA PLOČE: $d_x = h - d_{1x} = 16,0 - 2,5 = \mathbf{13,5 \text{ cm}}$

$$d_y = h - d_{1y} = 16,0 - 3,5 = 12,5 \text{ cm}$$

7.2.1 Proračunski momenti i proračunska armatura

POZ 101

Polje:

$$M_{sd} = M_{max}^p * 1,3 = 12,34 * 1,3 = 16,04 \text{ kNm/m'}$$

$$\mu_{sd} = \frac{M_{sd}}{b \cdot d^2 \cdot f_{cd}} = \frac{16,04 * 100}{100 * 13,5^2 * 1,67} = 0,0527$$

Očitano za $\mu_{sd}=0,054$: $\varepsilon_{s1}=10 \text{ ‰}$; $\varepsilon_{c2}=1,4 \text{ ‰}$; $\zeta = 0,956$

$$A_{s1} = M_{Ed} / \zeta \cdot d \cdot f_{yd}$$

$$A_{s1} = \frac{16,04 * 100}{0,956 * 13,5 * 43,48} = 2,86 \text{ cm}^2/\text{m'} \Rightarrow \text{Odabrano: Q 335}$$

Ležaj:

101-104

$$M_{sr} = 1/2 * (M_y^{101-104} + M_y^{104-101}) = 1/2 * (-25,77 - 5,55) = -15,66 \text{ kNm/m'}$$

$$M_{sd} = -15,66 * 0,85 = -13,31 \text{ kNm/m'}$$

$$\mu_{sd} = \frac{M_{sd}}{b \cdot d^2 \cdot f_{cd}} = \frac{13,31 * 100}{100 * 13,5^2 * 1,67} = 0,0437$$

Očitano za $\mu_{sd}=0,048$: $\varepsilon_{s1}=10 \text{ ‰}$; $\varepsilon_{c2}=1,3 \text{ ‰}$; $\zeta = 0,959$

$$A_{s1} = M_{Ed} / \zeta \cdot d \cdot f_{yd}$$

$$A_{s1} = \frac{13,31 * 100}{0,959 * 13,5 * 43,48} = 2,36 \text{ cm}^2/\text{m'} \Rightarrow \text{Odabrano: Q 257}$$

POZ 104**Polje:**

$$M_{sd} = M_{max}^p * 1,3 = 12,45 * 1,3 = 16,19 \text{ kNm/m'}$$

$$\mu_{sd} = \frac{M_{sd}}{b \cdot d^2 \cdot f_{cd}} = \frac{16,19 * 100}{100 * 13,5^2 * 1,67} = 0,0532$$

Očitano za $\mu_{sd}=0,054$: $\varepsilon_{s1}=10 \text{ ‰}$; $\varepsilon_{c2}=1,4 \text{ ‰}$; $\zeta = 0,956$

$$A_{s1} = M_{Ed} / \zeta \cdot d \cdot f_{yd}$$

$$A_{s1} = \frac{16,19 * 100}{0,956 * 13,5 * 43,48} = 2,89 \text{ cm}^2/\text{m'} \Rightarrow \text{Odabrano: Q 335}$$

Ležaj:

$$104-101 = 101-104$$

$$M_{sr} = 1/2 * (M_y^{101-104} + M_y^{104-101}) = 1/2 * (-25,77 - 5,55) = -15,66 \text{ kNm/m'}$$

$$M_{sd} = -15,66 * 0,85 = -13,31 \text{ kNm/m'}$$

$$\mu_{sd} = \frac{M_{sd}}{b \cdot d^2 \cdot f_{cd}} = \frac{13,31 * 100}{100 * 13,5^2 * 1,67} = 0,0437$$

Očitano za $\mu_{sd}=0,048$: $\varepsilon_{s1}=10 \text{ ‰}$; $\varepsilon_{c2}=1,3 \text{ ‰}$; $\zeta = 0,959$

$$A_{s1} = M_{Ed} / \zeta \cdot d \cdot f_{yd}$$

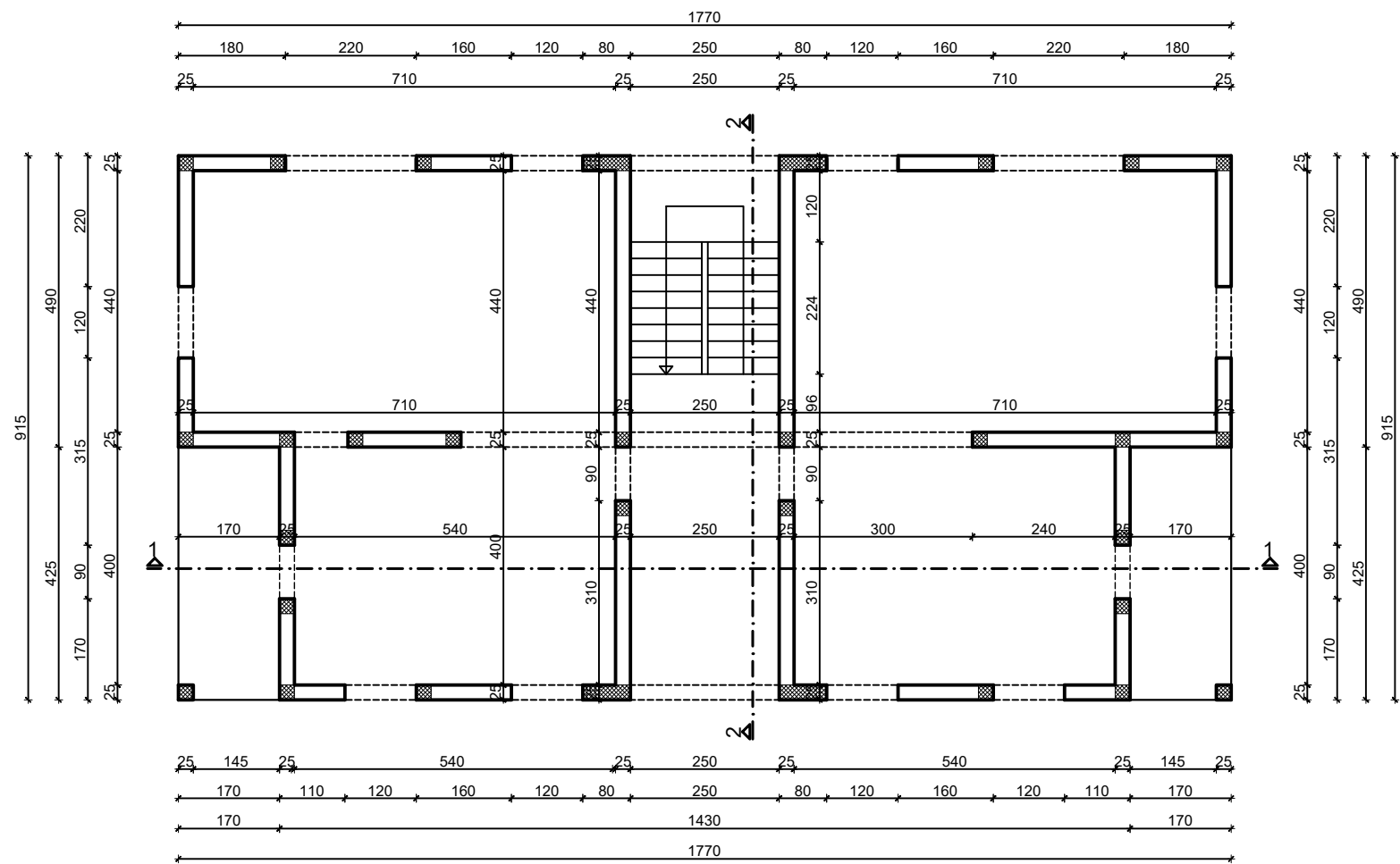
$$A_{s1} = \frac{13,31 * 100}{0,959 * 13,5 * 43,48} = 2,36 \text{ cm}^2/\text{m'} \Rightarrow \text{Odabrano: Q 257}$$


8. LITERATURA

- [1] Eurocode 1– Actions on structures; Part 1-1: Densities, self-weight, imposed loads for buildings
- [2] Eurocode 2– Design of Concrete Structures, Part 1; General Rules and Rules for Buildings, Revised final draft, Brussels, October 1990.
- [3] Eurocode 6– Projektiranje zidanih konstrukcija (EN 1996).
- [4] Eurocode 8– Design of structures for earthquake resistance – Part 1; General rules, seismic actions and rules for buildings, European committee for standardization, Brussels 2004.
- [5] Tomičić, I., *Betonske konstrukcije*, Društvo hrvatskih građevinskih konstruktora, Zagreb, 1996.
- [6] Sorić, Z. *Zidane konstrukcije I.*, Građevinski fakultet Sveučilišta u Zagrebu, Zagreb, 2004.

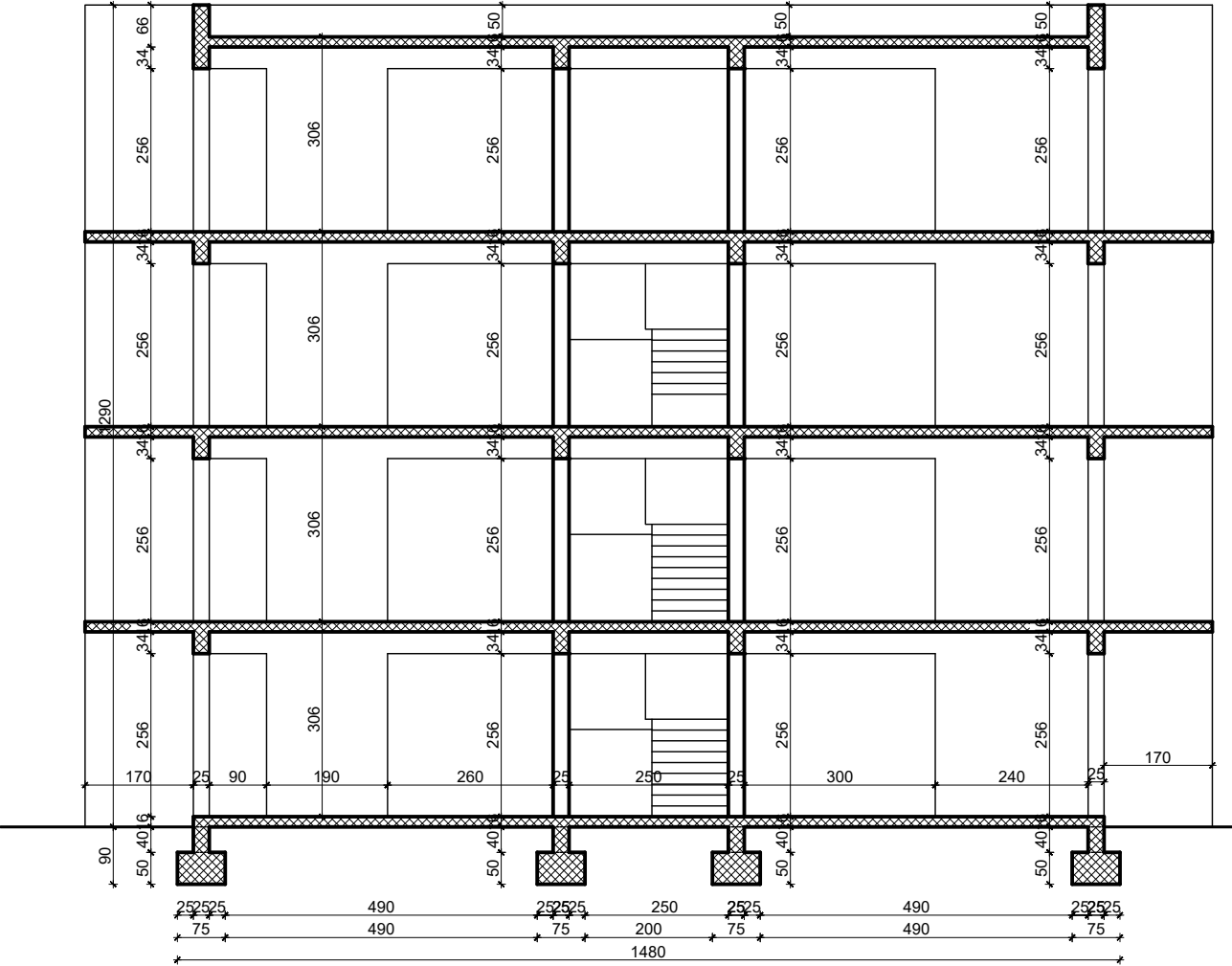
9. GRAĐEVINSKI NACRTI

TLOCRT KARAKTERISTIČNE ETAŽE
M 1:100

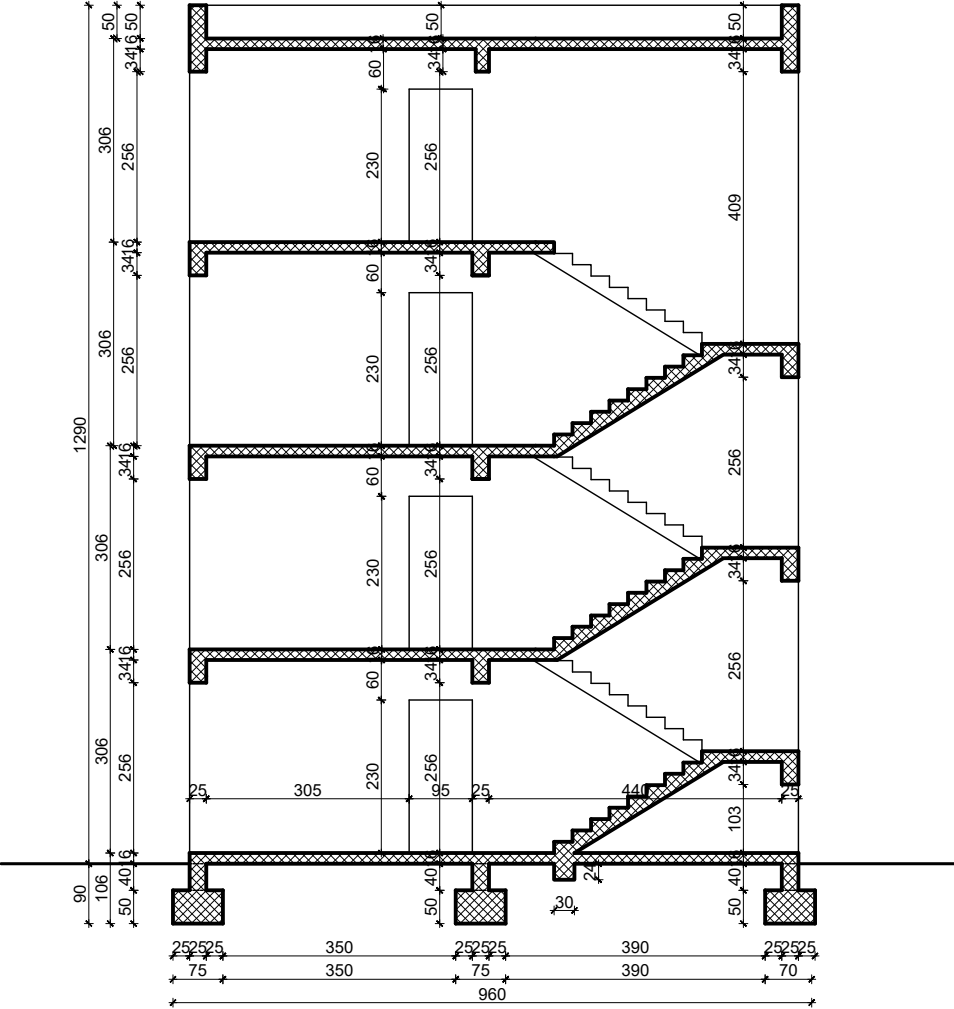


 SVEUČILIŠTE U SPLITU, FAKULTET GRAĐEVINARSTVA, ARHITEKTURE I GEODEZIJE	Završni rad		
	TEMA	PRORAČUN NOSIVE KONSTRUKCIJE ZIDANE GRAĐEVINE	
	STUDENT	Mia Batinić	
	SADRŽAJ	Tlocrt karakteristične etaže	MJERILO 1:100
	DATUM	2019	BROJ PRILOGA 1

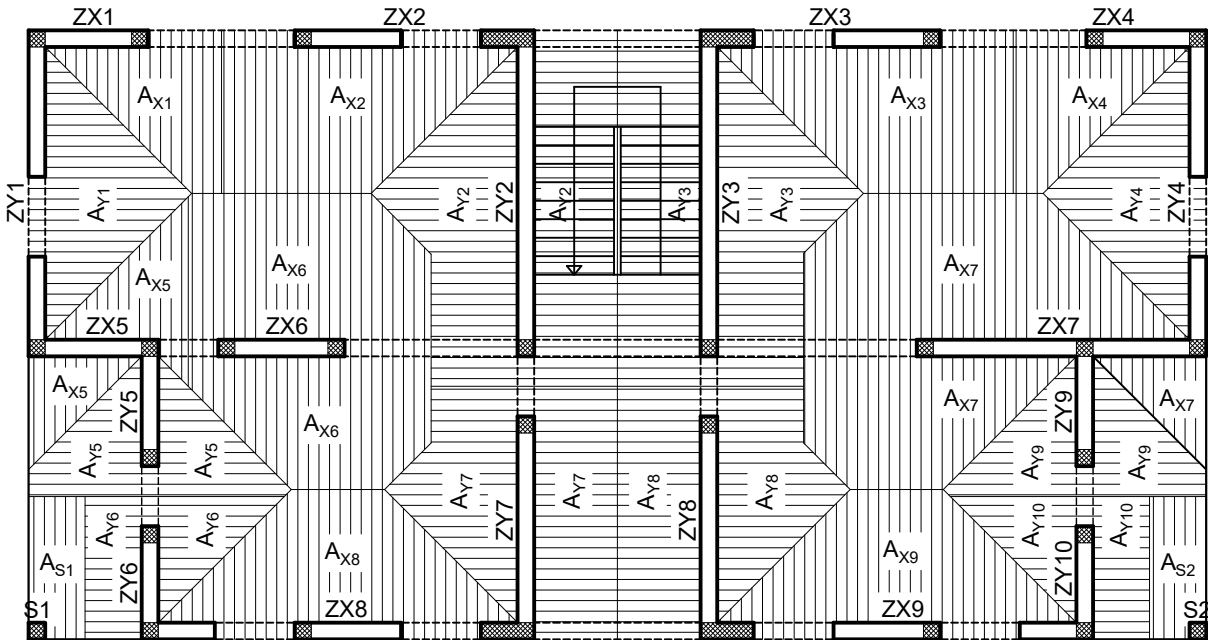
PRESJEK 1-1
M 1:100



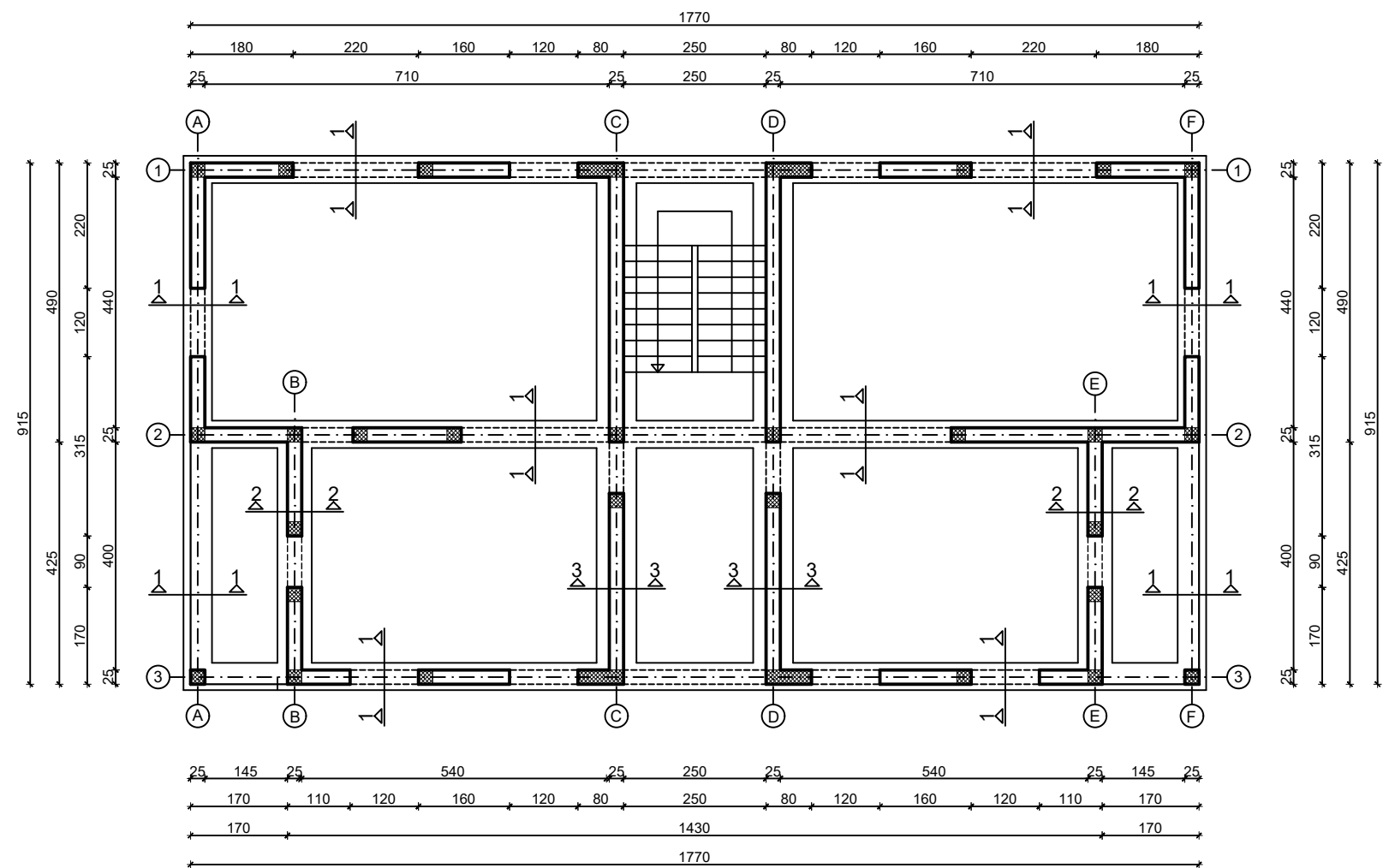
PRESJEK 2-2
M 1:100



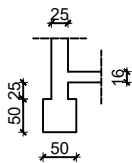
UTJECAJNE POVRŠINE PLOČA KOJE PREUZIMAJU ZIDOVI
M 1:100



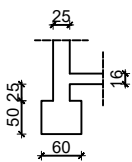
TEMELJNE TRAKE I PRIPADAJUĆE VERTIKALNE I HORIZONTALNE OSI
M 1:100



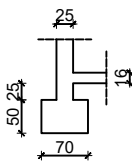
PRESJEK 1-1
(B=50cm)



PRESJEK 2-2
(B=60cm)



PRESJEK 3-3
(B=70cm)



SVEUČILIŠTE U SPLITU,
FAKULTET GRAĐEVINARSTVA,
ARHITEKTURE I GEODEZIJE

Završni rad

TEMA
PRORAČUN NOSIVE KONSTRUKCIJE ZIDANE GRAĐEVINE

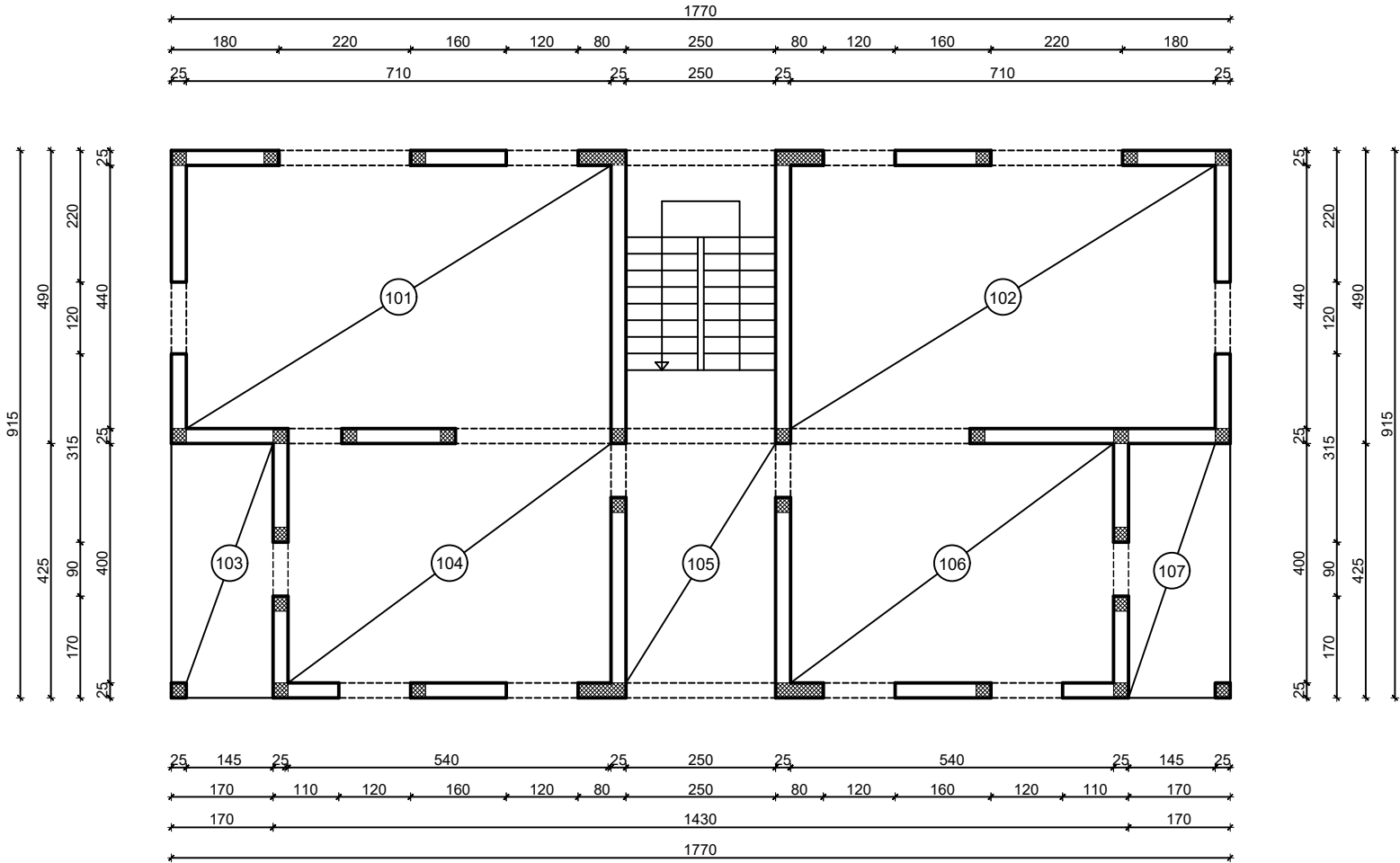
STUDENT
Mia Batinić


SADRŽAJ
Tlocrt temelja i presjeci
1-1, 2-2, 3-3

MJERILO
1:100
BROJ PRILOGA
4

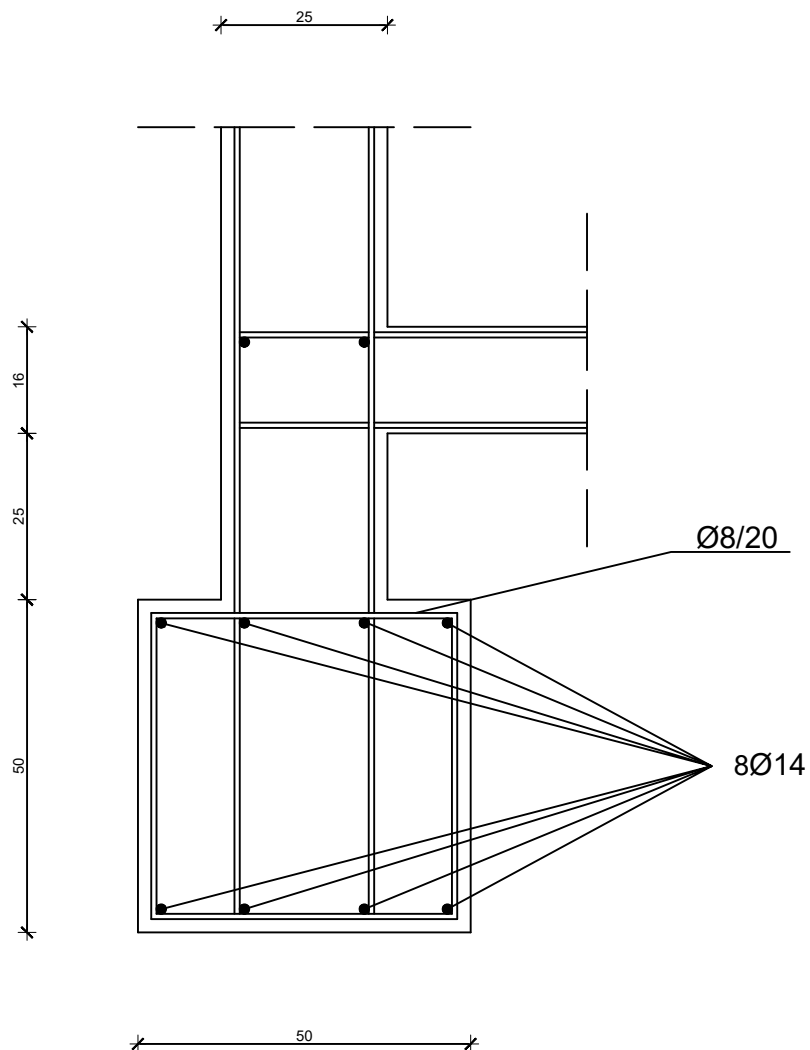
DATUM
2019

TLOCRT KARAKTERISTIČNE ETAŽE
M 1:100



 <p>SVEUČILIŠTE U SPLITU, FAKULTET GRAĐEVINARSTVA, ARHITEKTURE I GEODEZIJE</p>	Završni rad		
	TEMA PRORAČUN NOSIVE KONSTRUKCIJE ZIDANE GRAĐEVINE		
	STUDENT Mia Batinić		
	SADRŽAJ POZ 100	MJERILO 1:100	BROJ PRILOGA 5
	DATUM 2019		

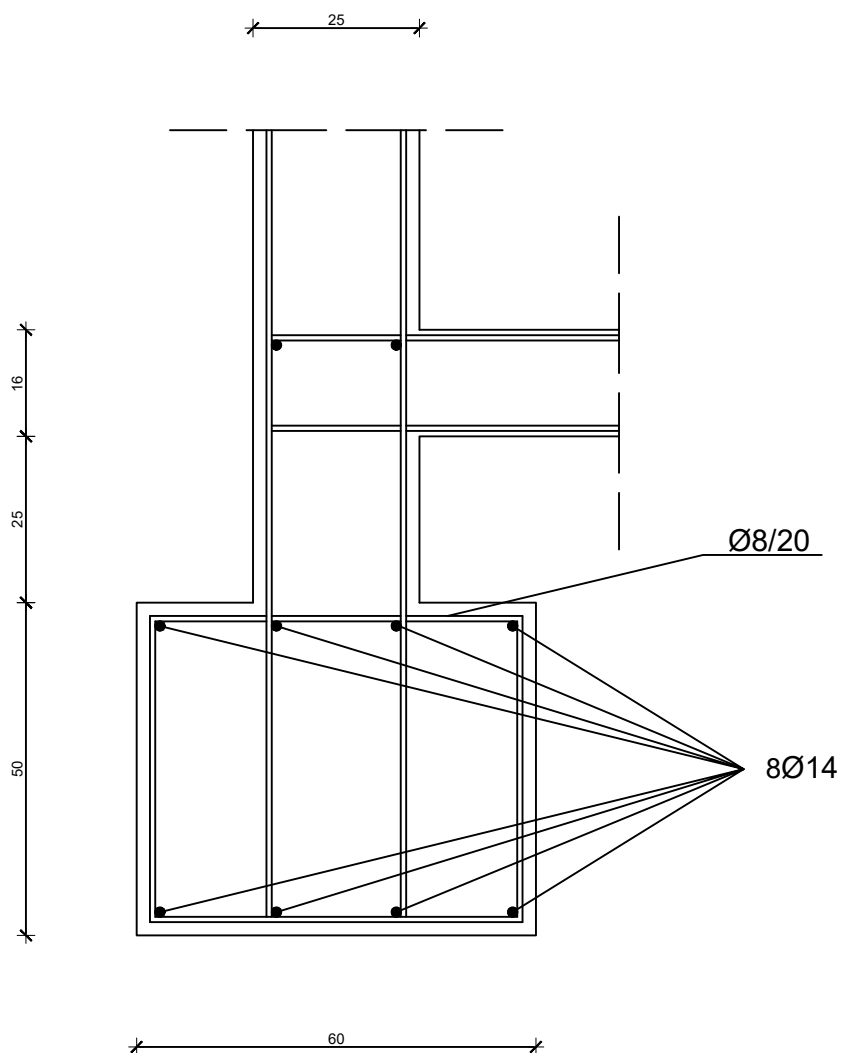
ARMATURA TEMELJNE TRAKE
PRESJEK 1-1 (B=50 cm)
M 1:10



SVEUČILIŠTE U SPLITU,
FAKULTET GRAĐEVINARSTVA,
ARHITEKTURE I GEODEZIJE

Završni rad		
TEMA	PRORAČUN NOSIVE KONSTRUKCIJE ZIDANE GRAĐEVINE	
STUDENT	Mia Batinić	
SADRŽAJ	Armatura temeljne trake Presjek 1-1 (B=50 cm)	MJERILO 1:10 BROJ PRILOGA 6
DATUM	2019	

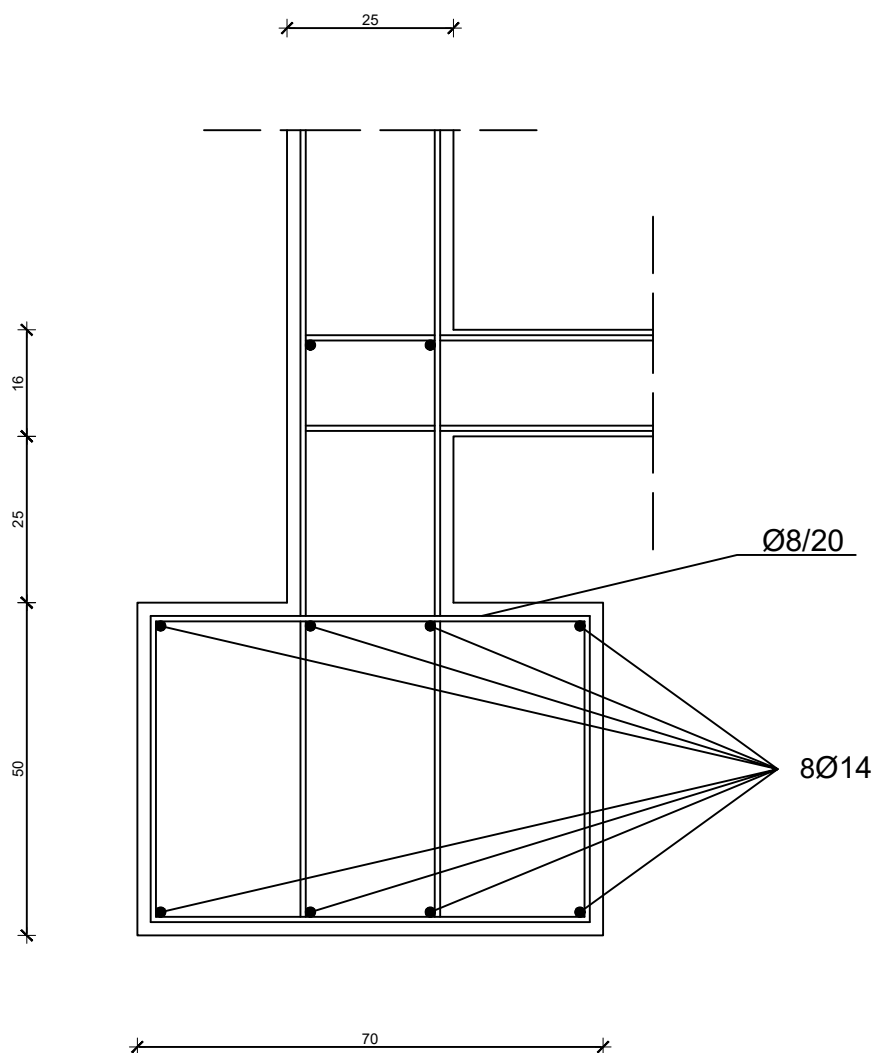
ARMATURA TEMELJNE TRAKE
PRESJEK 2-2 (B=60 cm)
M 1:10



SVEUČILIŠTE U SPLITU,
FAKULTET GRAĐEVINARSTVA,
ARHITEKTURE I GEODEZIJE

Završni rad		
TEMA	PRORAČUN NOSIVE KONSTRUKCIJE ZIDANE GRAĐEVINE	
STUDENT	Mia Batinić	
SADRŽAJ	Armatura temeljne trake Presjek 2-2 (B=60 cm)	MJERILO 1:10 BROJ PRILOGA 7
DATUM	2019	

ARMATURA TEMELJNE TRAKE
PRESJEK 3-3 (B=70 cm)
M 1:10

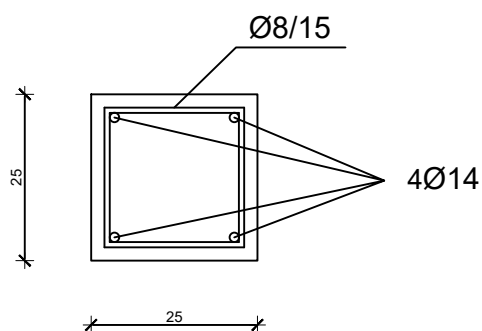


SVEUČILIŠTE U SPLITU,
FAKULTET GRAĐEVINARSTVA,
ARHITEKTURE I GEODEZIJE

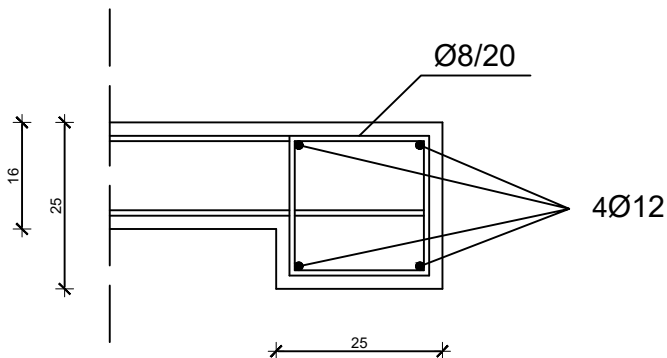
Završni rad			
TEMA	PRORAČUN NOSIVE KONSTRUKCIJE ZIDANE GRAĐEVINE		
STUDENT	Mia Batinić		
SADRŽAJ	Armatura temeljne trake Presjek 3-3 (B=70 cm)	MJERILO	1:10
DATUM	2019	BROJ PRILOGA	8

ARMATURA VERTIKALNIH I HORIZONTALNI SERKLAŽA M 1:10

Vertikalni serklaž



Horizontalni serklaž



SVEUČILIŠTE U SPLITU,
FAKULTET GRAĐEVINARSTVA,
ARHITEKTURE I GEODEZIJE

Završni rad

TEMA
PRORAČUN NOSIVE KONSTRUKCIJE ZIDANE GRAĐEVINE

STUDENT
Mia Batinić

SADRŽAJ
Armatura vertikalnih i
horizontalnih serklaža

MJERILO
1:100

BROJ PRILOGA

DATUM
2019

9